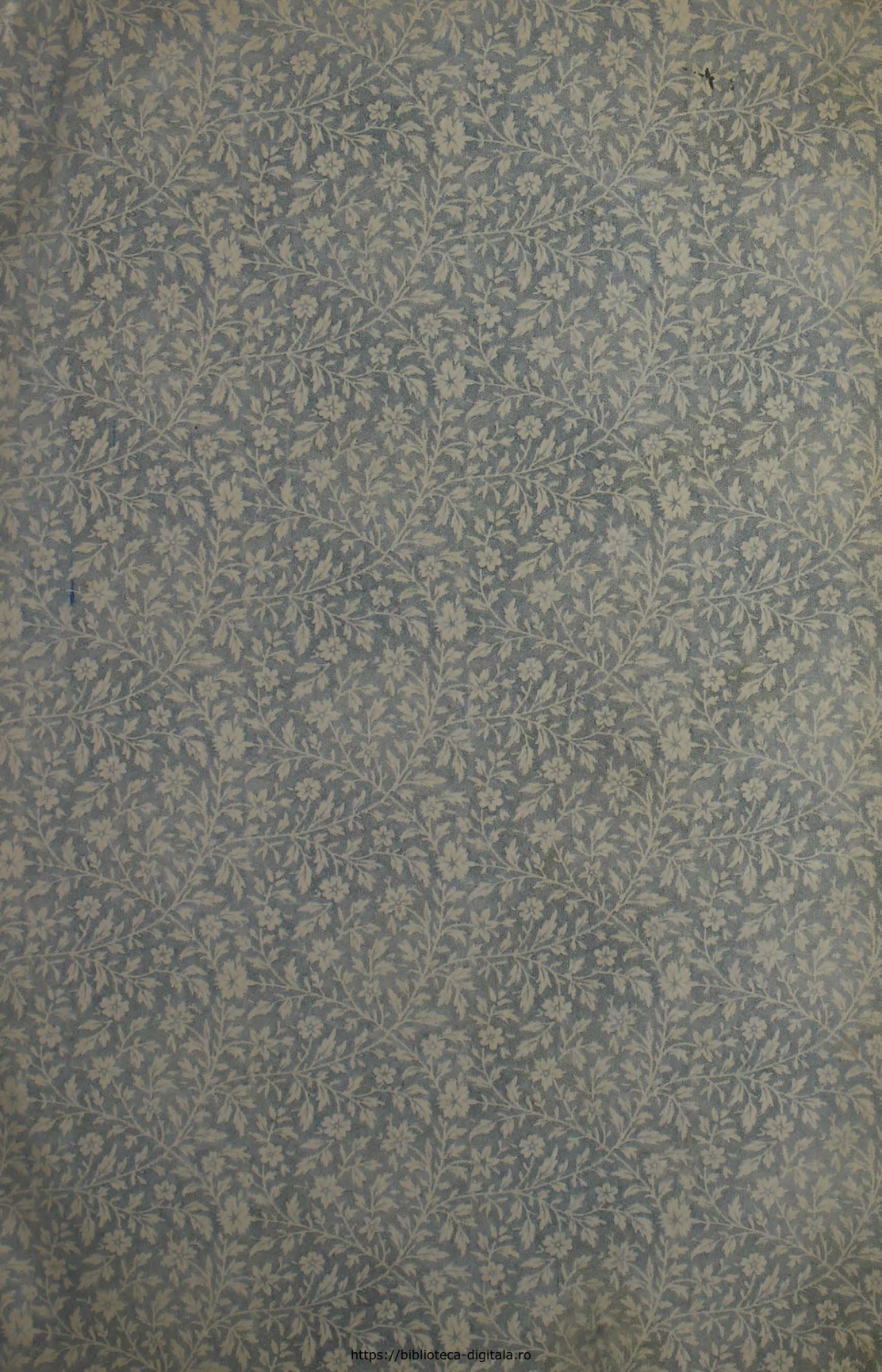


 SOCIETATEA
POLITEHNICĂ DIN ROMÂNIA
BIBLIOTECA

Nr. 3117

Locul 17 a





BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

APARE DE DOUĂ ORI PE LUNĂ

O dată cu partea tehnică și o dată cu partea administrativă

PARTEA TECNICĂ

Abonamentul pe un an 30 lei. — Prețul unui număr 1,50 lei

REDACTIA BULETINULUI:
STRADA EPISCOPIEI No. 2, BUCUREȘTI

Comitetul Societății Politecnice

pe anul 1908

Președinți onorari :

OLĂNESCU C. și STURDZA D. A.

Membru de onoare al Comitetului :

AL. GAFENCU

Președinte :

CANTACUZINO I. G.

Vice-președinți :

Casimir Gr. și Pangrati Ermil A.

Casier :

Popescu Gh.

Secretari :

Ionescu I., Saligny M. și Teodor D. Ion

Membrii în Comitet :

Balaban E.

Constantinescu Gh. G.

Constantinescu Tancred

Cottescu Al.

Gallea N.

Gheorghiu Șt.

Hârjău N. N.

Ioachimescu A. G.

Periețianu Al.

Radu E.

Râmnicănu M. M.

Saligny Anghel

Voiculescu V.

Zanne N.

Cenzori :

Gheorghiu Șt., Ioachimescu A. și Voiculescu V.

COMISIUNEA DE ESCURSIUNI:

Arsenescu A.

Duperrex Edg.

Georgescu N.



Gheorghiu Șt.

Periețianu Al.

Teodor D. Ion

Lista în ordine alfabetică a membrilor Societății Politecnice la începutul anului 1908

- Aburel I.**, (3.12.1895), Inginer, Șef de secție la serviciul de Intreținere al C. F. R. Bârlad.
- Abramovici Nathan**, (15.12.1891), Inginer, Șef de divizie la serviciul de Intreținere al C. F. R. Galați, strada Doamnei 47.
- Aisinman Semion**, (23.2.1907), Dr. phil. Chimist biurou Tecnic, București, strada Carol, 107.
- Alexandrescu Al.**, (30.4.1906). Inginer, Șef de secție la serviciul de Intreținere C. F. R. Buzău.
- Alexandrescu Nicolae G.**, (3.12.1906), Inginer la serviciul de Mișcare al C. F. R. Pitești.
- Alimăneșteanu C.**, (19.9.1892), Inginer de mine, Deputat, București, strada Doamnei, 27.
- Anastasiade I. C.**, (5.12.1904), Inginer la serviciul de Intreținere al C. F. R. București, strada Polizu, 18.
- Anastasiu Ch. I.**, (6.3.1905), Inginer în serviciul tehnic al Comunei București. București, calea Moșilor, 165.
- Angelescu Ilie**, (15.12.1904), Inginer. Alexandria (Județul Teleorman).
- Angeli August**, (5.4.1889), Inginer, Șef al Arsenalului Armatei. București, strada Principatele-Unite, 24.
- Antofiloiu Al.**, (2.2.1899), Inginer antreprenor, strada Sf. Ionică, casa Olbrich, București.
- Antonescu P.**, (15.5.1884), Inginer-șef, Inspector de Mișcare la C. F. R. Pitești, Inspecția II de mișcare.
- Antoniou Al.**, (7.3.1884), Inginer-șef, Șef de divizie la serviciul de Intreținere al C. F. R. Iași, strada Toma-Cozma, 4.
- Antoniou Șt.**, (29.12.1885), Inginer-șef, Sub-șef al serviciului Comercial al C. F. R. București, strada 11 Februarie, 14.

- Apostoliu I.**, (31.12.1882), Inginer-șef, Inspectorul circumscripției a X de Poduri și Șosele. Iași.
- Arapu Ion I.**, (3.12.1906), Inginer-șef la Compania de gaz și Electricitate. București, strada Popa-Kițu, 30. Telefon ¹⁵/₃₁.
- Arnou Emile L.**, (1.6.1894), Inginer-șef la Eforia Spitalelor Civile. București, strada Berzei, 100.
- Arsenescu Aurelian**, (12.1.1903), Inginer, Șeful Diviziunii Exploatați; Comerciale și Statistice din Direcțiunea Generală a Poștelor și Telegrafelor. București, strada Carol, 10.
- Assan B. G.**, (7.1.1890), Inginer-mecanic, Industrial. București, str. Rotari, 1
- Athanasescu Șt.**, (30.4.1906), Inginer. Hârlău.
- Bădescu Fabiu Alexandru**, (5.4.1889), Inginer-șef, Dirigintele Diviziei I hidraulice. Galați, strada Holban, 8.
- Baiulescu I.**, (3.3.1888), Inginer-inspector general, Șeful serviciului de Intreținere al C. F. R. Profesor la Școala de Poduri și Șosele. București, strada I. C. Brătianu, 16.
- Baiulescu Romulus**, (3.4.1894), Inginer-șef, Sub-șef de serviciu la serviciul Lucrărilor Noi de la C. F. R. București, strada Manea-Brutaru, 30.
- Balaban Emil**, (21.2.1886), Inginer-inspector general, Șeful serviciului Comercial al C. F. R. București, strada Romană, 118.
- Bălănescu Nicolae-Butuca**, (3.12.1900), Inginer. Podul Timișești prin Târgu-Neamțu.
- Balasinovici Eug. I.**, (30.6.1904), Inginer de mine, Șeful regiunii a II-a miniere. Ploști.
- Balasescu Iosef**, (23.2.1907). Inginer la Primăria Capitalei.
- Balș Gh.**, (19.9.1892), Inginer. București, strada Brezoianu, 17.
- Bălțeanu Corneliu**, (15.12.1891), Inginer-șef, Șef de secție la serviciul de Intreținere C. F. R. București, strada Șincai, 35.
- Bănescu D.**, (12.1.1891), Inginer-șef, Șeful serviciului tehnic al județului Constanța. Constanța.
- Bărbăcioru C.**, (15.12.1904), Inginer la societatea „Steaua Română” Câmpina.
- Barberis Iosif**, (3.4.1894) Inginer în serviciul de Intreținere al C. F. R. Gara Botoșani.
- Bedreag Șt.**, (6.3.1905), Inginer la șantierul de construcțiuni navale din Turnu-Severin. Turnu-Severin.

- Beleş Aurel**, (31.12.1882), Inginer-Şef, Sub-Directorul serviciului de Poduri şi Şosele. Bucureşti, strada Toamnei, 9 bis.
- Berlescu Al. C.**, (7.1.1890), Inginer, Şeful serviciului tehnic al judeţului Tecuci. Tecuci.
- Bodnarescu M. V.**, (2.12.1907), Inginer asistent de şef de schelă petroliferă la Soc. Telega Oil C-nie Buştenari.
- Borş I. Lascar**, (2.6.1902), Licenţiat în ştiinţe. Comuna Plopana, judeţul Tutova.
- Botez Th. I.**, (16.2.1894), Inginer, Şef de secţie la serviciul Lucrărilor Noi al C. F. R. Giurgiu.
- Brăescu Ernest**, (31.12.1882), Inspector general în disponibilitate. Paris, 1 avenue de l'Observatoire.
- Brăţăsanu Alexandru P.**, (16.2.1894), Inginer. Craiova, strada Ghica Vodă.
- Brătescu I. N.**, (2.6.1902), Inginer în Divizia tehnică din Administraţia poştelor, telegrafelor şi telefoanelor. Bucureşti, str. Sf. Spiridon 35.
- Brătianu C. I. C.**, (19.9.1892), Inginer de mine. Bucureşti, strada I. C. Brătianu, 22.
- Brătianu Const. I.**, (3.12.1900), General de Divizie în rezervă. Bucureşti, strada Scaune 7.
- Brătianu I. I. C.**, (7.1.1890), Inginer, Ministru de Interne. Bucureşti strada I. C. Brătianu, 22.
- Brătianu V. I. C.**, (19.9.1892), Inginer, Primarul Capitalei. Bucureşti, strada Surorilor 4.
- Bruckner Victor Em.**, (7.12.1903), Inginer, Şef de secţie la C. F. R. Bucureşti, strada Dionisie 43.
- Budişteanu Petre C.**, (16.2.1894), Inginer, Dirigintele Circumscripţiei II hidraulică. Giurgiu.
- Buescu Şt. M.**, (15.12.1904), Inginer în serviciul central de Intreţinere al C. F. R. Bucureşti, strada Gândului, 26.
- Bujoiu Ilie**, (7.1.1890), Inginer-şef, Şef de divizie la Serviciul Lucrărilor Noi. Bucureşti, strada Labirint 29.
- Busuioc C.**, (5.12.1899), Inginer, Şeful atelierului C. F. R. Gara Păşcani.
- Buşilă Constantin D.**, (30.6.1904), Inginer, Şefu Atelierului Serviciului construcţiunei portului Constanţa. Constanţa,
- Cair D.**, (6.3.1905), Inginer în serviciul construcţiunei liniei ferate Ploeşti-Văleni de Munte. Ploeşti.

- Cananău Titus**, (16.2.1894), Inginer-șef, Antreprenor. Constanța.
- Cantacuzino I. Gh.**, (fondator), Inginer, Președinte al Societății. Strada Dionisie, 70.
- Cantemir Al.**, (3.4.1894), Inginer la Societatea de Asigurare, „Dacia”. București, strada Sfinții-Voivozi, 3.
- Cantuniari Nicolae Gh.**, (3.12.1895), Inginer, sub-Inspector de Tracțiune în serviciul A. de la C. F. R. București, str. Șincai 35 bis.
- Cantuniari Paul Gh.**, (16.2.1894), Inginer-șef, Inspectorul circumscripției VIII de Poduri și Șosele. Vaslui.
- Capriel Dicran**, (1.12.1896), Inginer, Antreprenor de lucrări publice, București, strada Luterană, 18.
- Capriel Iosef A.**, (5.12.1899), Inginer, Șef de secție la serviciul D. al C. F. R. Galați, strada Bârlad, 6.
- Capriel H.**, (3.12.1906), Inginer, antreprenor. Oltenița.
- Capșa Gheorghe C.**, (7.12.1903), Inginer, Directorul fabricii de bazalt. București, Fabrica de bazalt, șoseaua Pandurilor.
- Caracostea Gh.**, (3.3.1888), Inginer-șef, Administratorul Docurilor din Brăila. Brăila, strada Coroanei 14.
- Carcalechi Sergiu**, (30.6.1904), Inginer-Inspector general, Inspector al circumscripției I de Poduri și Șosele. Craiova, strada Școalei Militare, 10.
- Carissi I.**, (7.11.1893), Inginer, Șef de biurou special în serviciul Ateliereleor și Tracțiunii dela C. F. R. București, str. Știrbei-Vodă 70.
- Carp Basile**, (2.2.1899), Inginer, Inspector de tracțiune la C. F. R. Iași, strada Muzelor 13.
- Carp Gh.**, (3.1.1895), Inginer-șef, Inspector al navigațiunii fluviale române Galați.
- Casimir Gr.**, (14.1.1888), Inginer-Inspector general, Sub-Director al serviciului pentru construcția portului Constanța. București, strada Piața-Amzei, 5.
- Casseti Iosif**, (1.12.1896), Inginer, Șef de atelier la serviciul de Ateliere și tracțiune al C. F. R. Gara Iași.
- Catz Jacques**, (1.12.1896), Inginer industrial. București, strada Popa-Rusu, 36.
- Ceaicovschi Eugen I.**, (16.2.1894), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Gorj. Târgu-Jiu.
- Cerchez Gr.**, (fondator), Inginer-Inspector general, Profesor la școala de Poduri și Șosele și la școala de Arhitectură, Director general al poștelor și telegrafelor. București, Calea Victoriei, 179.

- Cerchez N.**, (fondator), Inginer, Profesor la școala de Poduri și Șosele. București, strada Mercur, 4.
- Checais Al.**, (3.12.1893), Inginer-șef, Sub-șef de Divizie la C. F. R. Pitești, Bulevardul Elisabeta Doamna, 93.
- Chiriac Arghir**, (31.12.1882), Inginer-șef, Șeful circumscripției III de Poduri și Șosele. Pitești.
- Chiricuță D. Anton**, (6.11.1905), Inginer la construcția portului Constanța. Constanța-Port.
- Chiru C.**, (3.4.1883), Inginer, Inspector general în retragere. București, strada Dorobanților, 78.
- Chiru V.**, (6.11.1905), Inginer, București, strada Dorobanților, 77.
- Cihodariu C.**, (1.12.1896), Inginer la serviciul de Economat al C. F. R. București, calea Griviței 170.
- Ciocâlțeu P.**, (9.3.1896), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Mehedinți. Turnu-Severin.
- Cioculescu N.**, (5.4.1889), Inginer-șef la Regia Monopolului Statului. București, strada Clopotarii-Noi, 52.
- Ciugolea C.**, (30.4.1906), Inginer-arhitect în serviciul Lucrărilor Noi. București, strada Puțu cu Plopi, 12.
- Cireșeanu D.**, (14.1.1888), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Dolj. Craiova.
- Coandă I.**, (2.2.1899), Căpitan Comandor, Directorul serviciului maritim român. București, strada Fântânei, 35.
- Comanescu Corneliu**, (2.2.1899), Inginer în serviciul atelierelor și tracțiunii al C. F. R. București, strada Sevastopol, 5.
- Constantinescu Apostol**, (1.12.1896), Inginer, Inspector al Navigațiunii Fluviale Române. Galați, strada Holbăn, 11.
- Constantinescu Gh. Gh.**, (15.12.1904), Inginer în serviciul de Poduri și Șosele. București, strada Rotari 23. Telefon ¹³/₁₆.
- Constantinescu M. N.**, (15.12.1904), Architect al județului Ilfov. București, Aleea- Năstăsescu 4 (Polonă).
- Constantinescu M. Aurel**, (7.12.1903), Inginer, Asistent la serviciul de întreținere al C. F. R. Pitești.
- Constantinescu N.**, (27.5.1893), Inginer-șef, Inspector de tracțiune la C. F. R. Pitești.
- Constantinescu Tancred**, (7.12.1897), Inginer-șef, Directorul lucrărilor de alimentare cu apă a orașului Iași.
- Corban Chiriac**, (3.12.1895), Inginer, Director și Profesor la școala de Meserii din Iași. Iași, strada Sărării.

- Cosmovici Al.**, (15.4.1901), Inspector general, Sub-șeful serviciului de Ateliere și Tracțiune al C. F. R. București, soseaua Bonaparte, 6.
- Costinescu G. Nicolae**, (7.12.1903), Inginer hidraulic, Șef de secție la serviciul studiilor și apelor de la Primăria Capitalei. București, strada Viitor, 3.
- Cottescu Al.**, (31.12.1882), Inginer-inspector general, Director general al societății de bazalt și ceramică dela Cotroceni, fost Președinte al Societății Politecnice. București, strada Luminei, 23.
- Cremer Henri**, (8.1.1895), Inginer, Șef de secție la serviciul Mișcării dela C. F. R. București, strada Buzești, 40.
- Cristescu Vasile**, (5.12.1893), Inginer-șef în concediu nelimitat. Directorul fabricii de hârtie Letea. Fabrica de hârtie Letea. Bacău.
- Cristodorescu Zamfir**, (1.3.1892), Inginer-șef, Șef de secție în serviciul de Intreținere al C. F. R. București, strada Polonă, 154.
- Cristodulo Ath. Ioan**, (10.1.1886), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Brăila. Brăila, strada Teatrului, 2.
- Cristodulo St.**, (16.2.1894), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Iași. Iași.
- Cucu Starostescu Nicolau**, (3.4.1883), Inginer-șef în retragere, Director al Technolith-ului, Societate pentru fabricarea materialului de construcțiuni. București, strada Fortuna, 7.
- Danielescu Dimitrie N.**, (7.3.1884), Inginer-șef, Sub-șef de serviciu la serviciul Mișcării al C. F. R. București, strada Poșta-Veche, 7.
- Darvari D.**, (6.5.1897), Inginer. București, piața Lahovari, (calea Dorobanților).
- Darvari M.**, (30.4.1906), Căpitan, profesor la Școala specială de Artilerie și Geniu, București, strada Berzii, 39.
- Davidescu Al.**, (14.1.1888), Inginer-inspector-general, Directorul serviciului tehnic al Primăriei Capitalei. București, strada Scaune, 57.
- Davidescu C.**, (15.5.1884), Inginer-inspector-general, Sub-Director la serviciul Hidraulic. București, strada Parfumului, 22.
- Davidescu N.**, (7.10.1888), Inginer-șef, Inspector al circumscripției a II de Poduri și Șosele, Slatina, strada Vederei, 1.
- Dedu Al.**, (3.12.1906), Inginer, șef de regiune, minieră. Craiova.
- Demetriade Paul**, (6.3.1905), Inginer la serviciul de Intreținere al C. F. R. Gara Sinaia.
- Demetrescu I. Ion**, (6.3.1905), Inginer diriginte în serviciul salinelor (Regia Monopolurilor Statului). București, strada Popa-Tatu, 81.

- Dima D.**, (7.12.1903), Inginer, Antreprenor de lucrări publice. Pitești, Biurul tehnic.
- Dimitrescu Anghel**, (12.1.1890), Inginer-șef, Sub-șef de serviciu la serviciul Podurilor C. F. R. București, strada Fântânei, 32.
- Dimo Petre**, (23.2.1907), Inginer la Ministerul Lucrărilor Publice, București, strada Icoanei, 74.
- Dithmer Hans**, (23.5.1886), Inginer. Moșia Chirnogi, prin Oltenița.
- Dobrescu Toma**, (3.12.1895), Arhitect al societății Bucureștii-Noi. București, strada Știrbei-Vodă, 146.
- Dobrovici Gh.**, (6.11.1905), Inginer în serviciul comercial. București, Bulevardul Colței, 44.
- Dobrovici Efgraf**, (30.4.1906), Inginer la serviciul pentru reconstrucția și consolidarea Podurilor C. F. R. București, strada Poșta-Veche, 10.
- Drăgoescu C.**, (15.12.1904), Inginer, Secretar al circumscripției II de Poduri și Șosele, Slatina.
- Dragoș P. Radu**, (6.12.1898), Inginer, Șeful serviciului tehnic, al județului Neamț. Piatra-Neamț.
- Dragu Th.**, (fondator), Inginer-inspector-general, Șeful serviciului Atelierele și Tracțiunii dela C. F. R. Profesor la Școala de poduri și Șosele. București, strada Barbu-Catargiu, 5.
- Drogeanu N.**, (7.12.1897).Inginer. București, strada Antim, 28.
- Dumitrescu Al.**, (7.11.1893), Inginer, Administrator al docurilor din Galați. Galați.
- Dumitrescu C.**, (6.3.1905), Inginer în serviciul Pescăriilor dela Ministerul de Domenii. Brăila.
- Dumitriu Gh.**, (30.4.1906), Inginer la Serviciul de Intreținere C. F. R. București, strada Stupinei, 22.
- Dunca Gh.**, (7.11.1893), Inginer. București, strada Fântânei, 5.
- Duperrex Edg.**, (5.4.1889), Inginer-șef, Șeful biuroului tehnic la serviciul Hidraulic, profesor la Școala de Poduri și Șosele. București, strada Sf. Constantin, 21.
- Eliescu Vătămanu Al.**, (15.12.1905), Inginer asistent la serviciul de Intreținere al C. F. R. Gara Titu.
- Emilian D.**, (6.3.1905), Inginer de mine, Inginer la Societatea de Petrol „Regatul Român“ Câmpina.
- Enacovici Titus**, (3.12.1906), Inginer în serviciul Lucrărilor Noi C. F. R. București, strada Manea-Brutaru, 30.

Eraclide Leon, (12.1.1903), Inginer, Șeful serviciului de Construcțiuni, Intrețineri și instalațiuni. Profesor la școala profesională de poștă și telegrafie. București, Palatul poștelor.

Eremie D. Tiberiu, (6.12.1898), Inginer antreprenor. București, strada Fântânei, 85.

Fantoli Cesare, (30.6.1904), Antreprenor de lucrări publice, Inginer constructor și Inginer electrotecnic. București, calea Griviței, 134.

Filipescu Em. Gh., (2.12.1907), Inginer asistent C. F. R. București, Bulevardul Carol, 5.

Filiti Anton D., (30.6.1904), Inginer în serviciul de Intreținere al C. F. R. București, strada Sevastopol, 22.

Filiti C. Procopie, (15.4.1901), Inginer la serviciul portului Constanța. București, strada Popa-Kițu, 16.

Filorian Andrei, (23.2.1907), Inginer la atelierele centrale C. F. R. București, strada Sculpturei, 42.

Florinescu Paul, (30.4.1906), Inginer, Sub-administratorul Docurilor Brăila, strada Prusiană, 1.

Frângulea M., (14.1.1888), Inginer-Antreprenor. București, strada Suvenir, 6.

Frank Alfred, (fondator). Inginer-Antreprenor. Iași.

Frunză Gh., (3.3.1888), Inginer-șef, Sub-șef de serviciu la serviciul Atelierele delă C. F. R. București, strada Sfintii-Voivozi, 21.

Fundățeanu C., (3.3.1888), Inginer, Șef de secție la serviciul de Intreținere al C. F. R. Gara Titu.

Gafencu Al., (fondator), Inginer-inspector-general în retragere, fost Președinte al societății. Membru de onoare al comitetului. Geneva (Elveția) 8 chemin de Roches.

Gaicu Mihail N., (16.2.1894), Inginer-șef, Dirigintele lucrărilor Tunelului Berești. Berești Covurlui.

Gallea Nicolae I., (28.1.1882)), Inginer-inspector-general, Sub-șeful serviciului de Intreținere al C. F. R. București, str. Popa-Tatu, 18.

Gâlcă I. Toma, (15.12.1905), Inginer în serviciul hidraulic. Giurgiu.

Georgescu N., (6.3.1905), Inginer în serviciul hidraulic. București, Calea Victoriei, 109.

Georgescu C., (24.1.1888). Inginer. București, strada Micșunelelor, 9.

Georgescu Aurelian, (30.4.1906). Inginer la serviciul de întreținere C. F. R., Râmnicu-Vâlcea.

- Germani D.**, (6.11.1905), Inginer la serviciul alimentărei cu apă a Capitalei. București, strada Suvenir, 8.
- Gheorghiu Șt.**, (23.3.1886), Inginer inspector general, Sub-șef al serviciului de întreținere C. F. R. București, strada Fântânei, 111.
- Gheorghiu Cleante**, (3.12.1906), Inginer la Divizia de Intreținere C. F. R., Galați, strada Domnească, 204.
- Ghica I. D.**, (23.2.1907), Inginer, Șeful biuroului tehnic la S. M. R. București, strada Spătar, 13.
- Ghica Șerban**, (15.12.1905), Inginer în Serviciul Lucrărilor Noi C. F. R. București, strada Romană, 1.
- Ghircoiașiu Victor**, (30.4.1906), Inginer, Sub-șeful serviciului tehnic al județului Râmnicu-Sărat, Râmnicu-Sărat, strada Ștefan cel mare, 52.
- Giulini Benigno**, (16.2.1894), Inginer la Primăria Capitalei. București, Uzina electrică de la Cotroceni.
- Giurescu Hilariu**, (16.2.1894), Inginer, Directorul societății anonime „Brăila“ Tramvays et Eclairage Electrique. Brăila.
- Ghițescu N. M.**, (23.2.1907), Inginer la serviciul pescăriilor Ministerul Domeniilor, București.
- Godini Serafino**, (fondator), Inginer, Pensionar. Pitești, Bulevardul Elisabeta, 96.
- Gorsky Al.**, (30.4.1906), Căpitan în geniu. București, calea Griviții, 5.
- Gotterau P.**, (31.12.1882), Arhitect. București, strada Corabia, 7.
- Grama N. A.**, (9.3.1896), Inginer, Șef de secție în serviciul Lucrărilor Noi al C. F. R. București, strada Uranus, 15.
- Grant Effingham Robert**, (fondator). Inginer-Antreprenor. București, strada Occidentului, 16.
- Grecianu Gr.**, (8.1.1895), Inginer. București, calea Dorobanților, 90.
- Grecianu Sc.**, (12.6.1902), Inginer la serviciul de tracțiune al C. F. R. București, calea Griviței, 80.
- Grigorescu Traian**, (30.6.1904), Inginer în serviciul construcției portului Constanța. Constanța.
- Grigorescu C.**, (15.12.1905), Inginer la Direcția Serviciului de Poduri și Șosele. București, strada Plantelor, 42.
- Guran C.**, (3.4.1883), Inginer în serviciul central de Poduri și Șosele. București, strada Mihai-Vodă, 11.
- Guțu Victor**, (2.2.1899), Inginer în serviciul Atelierelor de la C. F. R., Profesor la școala de Poduri și Șosele. București, strada Frumoasă, 37.

- Hălăceanu I.**, (15.12.1905), Inginer la serviciul central de Intreținere al C. F. R. București, calea Griviței, 62.
- Haret Spiru C.**, (fondator). Ministru al Cultelor și Instrucțiunii Publice. Profesor la Universitate și la școala de poduri și șosele. Membru al Academiei române. București, strada Verde, 7.
- Hârjeu N. N.**, (3.2.1885), Inginer-inspector-general, Secretar general al Ministerului Lucrărilor Publice. Profesor la școala de Poduri și Șosele. București, strada Romană, 73.
- Hoisescu C.**, (6.3.1905), Inginer de mină. Șeful regiunii III miniere Brăila.
- Iacobson A.**, (15.12.1891), Inginer, Loco, Hotel Continental.
- Ignat Gheorghe**, (2.12.1907), Inginer la serv. Intreținerii cfr. București, Bulevardul Carol, 5.
- Iliescu Pandele**, (21.2.1886), Inginer-șef, Pensionar. București, strada Columb, 2.
- Ioachimescu Andrei**, (16.2.1894), Inginer-șef, Directorul Fabricii de tutun „Belvedere“. București la fabrica de tutun.
- Iohnson M.**, (30.4.1906), Inginer la Serviciul de Intreținere C. F. R. Târgu-Ocna.
- Ionescu Andrei N.**, (21.3.1886), Inginer-Șef, Șeful serviciului tehnic al județului Ilfov. București, calea Călărașilor, 70^{bis}.
- Ionescu Andrei**, (3.12.1906), Inginer la Serviciul de alimentare cu apă al Capitalei. București, strada Toamnei, 47.
- Ionescu I.**, (8.1.1895), Inginer-șef. Șef de Divizie la Serviciul Hidraulic, Profesor la Școala de Poduri și Șosele. București, strada Călușei, 23.
- Ionescu Ioan M.**, (15.12.1904), Inginer la secția I de întreținere, C. F. R. Gara Turnu-Severin.
- Ionescu N. I.**, (7.12.1897), Inginer-mecanic la Șantierul Naval. Turnu-Severin.
- Ionescu N. Virgil**, (16.2.1894), Inginer, Antreprenor. București, str. Sălciiilor, 24.
- Ionescu P.**, (9.3.1896), Inginer, Șeful secției căilor de comunicație la serviciul de Poduri și Șosele al Primăriei Capitalei. București, str. Traian, 137.
- Ionescu Petru P.**, (3.12.1906), Inginer, antreprenor. București, calea Victoriei, 81.

Ionescu Victor, (15.12.1905), Inginer, Șef de secție la serviciul Lucrărilor Noi C. F. R. Gara Slobozia.

Ionescu P. Corneliu, (6.3.1905), Inginer la serviciul hidraulic. Galați.

Ioviția D., (16.2.1894), Inginer-șef, Sub-șef de divizie în serviciul de Întreținere al C. F. R. Galați, strada Lascar Catargi, 10.

Ispas Atanasie, (16.2.1894), Inginer în serviciul de Poduri și Șosele. Galați.

Istrati I., (5.12.1899), General-Adjutant, București, strada Serei, 4.

Istrati V., (21.2.1886), Inginer-șef la Direcția de Poduri și Șosele, București, calea Plevnei, 73.

Jippa Nicolae, (5.4.1889), Inginer, Șef de secție la serviciul de întreținere al C. F. R., secția V. Iași. Strada Sf. Nicolae, 30.

Kivu I. Nicolae, (5.12.1899), Inginer, Șef de secție la serviciul pentru reconstrucția și consolidarea Podurilor dela C. F. R., Podul Olt. prin Gara Piatra-Olt.

Kobici Richard, (3.4.1894), Inginer, Administrator tehnic la Creditul Petrolifer. Atelierul mecanic al Creditului Petrolifer, Câmpina.

Lahovari Scarlat, (3.12.1895), Inginer la circumscripția IV de Poduri și șosele. București, strada Mihai-Vodă, 11.

Lazarovici Efrem B., (1.3.1892), Inginer-șef, strada Sf. Spiridon, 49, București.

Leca C., (3.12.1906), Inginer, antreprenor, București, strada I. C. Brătianu, 6.

Letourneur Charles, (1.6.1894), Inginer la Direcțiunea de Poduri și Șosele. București, calea Griviței, 31.

Leurdeanu Gh., (16.2.1894), Inginer, Diriginte în Serviciul hidraulic. Calafat.

Lintescu Sava, (16.2.1894), Inginer, Șef de birou special la serviciul Economatului dela C. F. R., București, strada Brutari 10.

Lucaci P., (6.11.1905), Inginer, Directorul Salinei. Slănic (Prahova).

Lupescu Aurel, (16.2.1894), Inginer. București, strada Suter, 10.

Luisescu I., (6.3.1905), Inginer în serviciul de Poduri și Șosele. Pitești, strada Lascar Catargi, 19.

Macri I., (30.4.1906), Căpitan în geniu în Direcțiunea IV, din Ministerul de Război. București, Bulevardul Pache, 47.

- Maimarolu D.**, (5.12.1889), Arhitect. București, strada Jules-Michelet, 28.
- Malcoci B. Mihail**, (12.1.1891), Inginer. Profesor de desen industrial, geometria descriptivă aplicată la desenu tehnic la școala de Arte și meserii. București, strada Sfinții-Voivozi, 6.
- Mănescu C.**, (fondator), Inginer-inspector-general în retragere, senator al Colegiului I jud. Suceava. București, strada Primăverei, 24.
- Marcu Samuel**, (2.2.1899), Inginer, Directorul societății generale române de electricitate A. E. G. București, strada Vămei, 1.
- Marcus Maximilian**, (30.4.1906), Inginer, Director la fabrica de sobe, mașine de bucătărie, mobile de fer și cântare, „Cometul“. București, strada Romulus, 28.
- Mareș Al.**, (3.3.1885), Inginer-inspector-general, Șeful serviciului Mișcării al C. F. R. București, Bulevardul Colței, 20.
- Mareș C. Nicolae**, (11.2.1903), Inginer, antreprenor de lucrări publice. București, strada Brezoianu, 43.
- Marin Henri**, (21.2.1905), Inginer-inspector-general, Șeful serviciului de economat al C. F. R. București, calea Victoriei, 152.
- Marinescu Al.**, (2.6.1902), Inginer, Sub-șeful biuroului de tarife, la C. F. R. București, în curtea Bisericii Enei.
- Marineanu Sterie**, (3.12.1906), Inginer în serviciul Central de întreținere C. F. R., București, strada Șt. Mihăileanu, 30.
- Matak D.**, (fondator), Inginer, Antreprenor, București, calea Victoriei, 258.
- Mateescu Alex. Șt.**, (15.12.1904), Inginer în serviciul Luerărilor Noi C. F. R. București, strada Manea Brutaru, 30.
- Mateescu Sc. Const.**, (6.3.1905), Inginer, sub șeful serviciului tehnic al com. Craiova, Craiova, strada Jianu, 14.
- Mathias Moritz**, (3.12.1895), Inginer în serviciul de Economat al C. F. R. București, strada Cernica, 6.
- Meyer Jean Albert**, (2.12.1907), Inginer, Fabricant, Azuga.
- Mereuță P. Cezar**, (2.6.1902), Sub-șef de birou special la C. F. R. Eisenbahm direction München (până la 1 Aprilie), în urmă la Gara de Nord.
- Metianu Tr. I.**, (15.12.1904), Inginer de mine, șef de exploatare la Societatea „Steaua Română“, Câmpina.
- Miclescu Emil S.**, (fondator), Inginer-inspector-general, Director general al C. F. R. București, strada Primăverei, 30.

- Miclescu N.**, (1.12.1896), Inginer și avocat, Antreprenor de lucrări publice. București, calea Dorobanților, 88.
- Mihail Șt. D.**, (1.12.1896), Maior în geniu. București, Bulevardul Carol, 76.
- Mihăilescu Gh.**, (30.4.1906), Inginer, Oltenița.
- Mihailidi M.**, (30.6.1904), Căpitan în geniu în rezervă. București, Pasagiul Român, scara 8.
- Militeanu D.**, (31.12.1882), Inginer-șef, Șeful serviciului tehnic al județului Putna. Focșani, strada Speranței, 24.
- Mircea C. R.**, (25.10.1892), Inginer. București.
- Mladenovici Cr.**, (6.3.1905), Inginer în serviciul pentru reconstrucția și consolidarea Podurilor dela C. F. R. București, calea Victoriei, 152.
- Moisiu Gh. Gr.**, (30.6.1904), Sub-inspector de tracțiune la C. F. R. Iași.
- Mornard Gustave**, (6.3.1905), Intreprinzător de lucrări publice. Galați.
- Moțoi I.**, (30.6.1904), Inginer, Șeful biuroului tehnic cu același nume. București, strada Corabia, 10.
- Murgoci G., M.**, (2.12.1907), Dr. în științe, Docent Universitar, Geolog șef la institutul Geologic, Directorul publicității „Revue du Pétrole“. București, strada Popa-Tatu, 23.
- Murguletz A. Gh.**, (3.12.1900), Inginer constructor naval, Șef al diviziei tehnice la Serviciul maritim român. București, strada Știrbei-Vodă, 20.
- Nazare Gh.**, (5.12.1904), Inginer, Wielandstrasse 13, Charlottenburg, Germania.
- Neagu Th.**, (2.2.1899), Inginer. Șef de secție Serviciul L. N. C. F. R. Ploești.
- Negretzu Ion F.**, (6.11.1905), Inginer de mine, exploatator de mine. Câmpulung. Str. Matei Basarab.
- Negrutz G.**, (3.12.1895), Inginer în serviciul de întreținere al C. F. R. Buzău.
- Negruzzi Const. L.**, (3.12.1895), Inginer. București, strada Romană, 71.
- Negulescu C. Gh.**, (3.12.1895), Inginer în Serv. Lucrările Noi, C. F. R. Vidra Cartojani, județul Vlaşca.
- Negulici I.**, (8.1.1895), Inginer, Sub-Inspector de tracțiune, la C. F. R. București, strada Lucaci, 28.
- Nicolaescu Ioan**, (2.12.1907), Inginer, în Serv. Intreținerii C. F. R. Iași.

- Nicolescu B. Cheorghe**, (24.11.1891), Inginer-șef, Inspector de mișcare la C. F. R. Gara Iași.
- Nicolescu N.**, (9.3.1896), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Ialomița. Călărași.
- Nicolescu D. At.**, (6.3.1905), Inginer la serviciul de Intreținere al C. F. R. Drăgășani.
- Nițescu G. Ricard**, (2.6.1902), Inginer în serviciul de mișcare al C. F. R. Magdeburg, Diesdörferstrasse No. 6, Hochp.
- Olănescu C.**, (fondator), Inginer-șef, Președinte de onoare al Societății. București, strada Corabia, 6.
- Olivier Georges B.**, (30.6.1904), Inginer, Director al societății petrolifere „Galo-Română”. București, bulevardul Academiei, 4.
- Opran Gh. N.**, (fondator), Inginer-șef, Șeful diviziei II de Intreținere al C. F. R. Pitești, bulevardul Elisabeta, 96. Domiciliul Comuna Valea Mare, Muscel, prin gara Florica.
- Opreanu Aurel R.**, (7.12.1897), Inginer în serviciul de Intreținere a C. F. R. București, calea Victoriei, 124.
- Orăscu Gh. Al.**, (14.1.1888), Inginer-șef, Sub-director al lucrărilor tehnice ale Comunei București, strada Tunsu, 11 bis.
- Orghidan C.**, (2.6.1902), Inginer, Șef de secție la Atelierele centrale C. F. R. București, bulevardul Carol, 42 bis.
- Osiceanu C.**, (30.4.1906), Inginer de mine. Secretar gener. al Asociației industriașilor de petrol din România. București, Cal. Victoriei, 67.
- Ottolescu Mircea**, (14.1.1888), Inginer-șef, Șeful diviziei I de Intreținere a C. F. R. Craiova, calea Unirii, 120.
- Ottolescu Scarlat**, (31.12.1882), Inginer-inspector-general, Șeful serviciului Lucrărilor Noi. București, strada Fântânei, 52.
- Pădure Gh. I.**, (3.4.1894), Inginer, Galați.
- Paianu I. Nicolae**, (3.12.1900), Inginer de mine, Șeful serviciului Industriei și al Brevetelor de Invențiuni de la Ministerul de Domenii. București, strada Fântânei, 10.
- Panait Gh.**, (10.6.1882), Inginer-inspector-general în serviciul Ministerului Lucrărilor Publice. București, strada Popa-Petre, 27.
- Panaitelescu N, Panait**, (16.2.1894), Inginer, Directorul școlii superioare de Arte și Meserii din București, strada Polizu, 11.
- Panaitelescu Scarlat**, (28.1.1893), L-t. Colonel în Geniu. București strada Toamnei, 34.

- Pangrati Ermil A.**, (1.3.1892), Inginer, Decan al Facultății de științe și Directorul școlii superioare de Arhitectură din București, Vicepreședinte al societății, București, strada Sfinții-Voevozi, 17.
- Papadopol Iacob N.**, (30.12.1883), Inginer-șef, Șeful circumscripției IX de Poduri și șosele. Piatra-Neamț.
- Papadopol Al.**, (6.11.1905), Inginer în serviciul de Intreținere al C. F. R. București, calea Griviței, 5.
- Pașcanu Popescu P.**, (16.2.1894), Inginer-șef, Șeful diviziei III de Intreținere a C. F. R. București, strada Sfinții-Voivozi, 10.
- Pârvulescu P.**, (3.2.1907), Inginer la fabrica Wolff. București, str. Izvoranu, 7 sau fabrica Wolff.
- Pascalovici Herman**, (15.12.1905), Inginer la societatea „Electrică” (fost Lahmayer). București, strada Sfântu Dumitru, 5.
- Pâslă I.**, (3.3.1888), Inspector-general, Inginer, Diriginte al lucrărilor Portului Constanța. Constanța. Bulevardul Elisabeta, 27.
- Pâslaru V.**, (15.12.1904), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Fălciu. Huși.
- Pastia Al.**, (15.4.1901), Inginer la direcțiunea de Poduri și Șosele. București, strada Romană, 70.
- Pastia D.**, (30.4.1906), Inginer, profesor și șeful atelierului mecanic al Școlii de arte și meserii din Iași, Iași.
- Pedrazzoli Carlo**, (6.3.1905), Inginer civil, Antreprenor de lucrări publice. București, strada Plevnei, 51.
- Pellerin Alfons Fr.**, (3.4.1894), Intreprinzător de lucrări publice, Membru al societății inginerilor civili din Franța. București, strada Amzei, 5.
- Peretz Petre Paul**, (14.1.1888), Inginer-șef, Șef de divizie la serviciul pentru reconstrucția și consolidarea Podurilor din administrația C. F. R. București.
- Periețeanu Al.**, (3.12.1895), Inginer-șef, Inspector de mișcare la C. F. R. București, strada Romană, 95.
- Perșoiu Ion C.**, (1.12.1896), Inginer la serviciul de Intreținere al C. F. R. Cernavoda.
- Petculescu Nic.**, (6.3.1905), Inginer la serviciul Lucrărilor Noi. Slobozia.
- Petrescu Achil**, (3.3.1888), Inginer-șef, Sub-șef de serviciu la serviciul de Economat al C. F. R. București, strada Topa-Tatu, 12.
- Petrescu An.**, (6.3.1905), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Olt, Slatina.

- Pilat C.**, (11.2.1903), General de divizie în retragere. București, Bu-
levardul Carol, 55.
- Pișca M.**, (3.4.1894), Inginer, Șef de secție în serviciul de Intreținere
al C. F. R. Pașcani.
- Pisiota N.**, (28.1.1894), Inginer, Antreprenor. București, strada Popa-
Chițu, 15.
- Pleșoianu V. V.**, (29.12.1885), Inginer de arte și manufacturi, Li-
cențiat în drept din Paris, Advocat. București, Biroul: Basarabilor
24. Calea Victoriei, 102. Caseta poștală No. 66.
- Poenaru Jatan N.**, (6.3.1905), Inginer civil de mine. București, str.
Câmpineanu, 20.
- Polizu C.**, (6.5.1897), Inginer, Șef de atelier la serviciul Ateliereleor
de la C. F. R. București, strada Calomfirescu, 9.
- Pomponiu Eliseu**, (16.2.1894), Inginer, Șef de secție la serviciul de
Intreținere al C. F. R. Botoșani.
- Pomponiu Flor**, (28.1.1882), Inginer, Profesor la școala de Agricul-
tură. București, strada Numa-Pompiliu, 21.
- Pompcniu Luciu**, (15.12.1905), Inginer-antreprenor, București, strada
Numa-Pompiliu, 21.
- Pop Octavian**, (7.11.1893), Inginer, Șef de secție la serviciul de In-
treținere al C. F. R. Galați.
- Pop I. Dimitrie**, (16.12.1901), Licențiat în științe, Industriaș, Fabrică
de petrol. București, strada Imprimeriei Statului, 55.
- Popp Aurel**, (30.4.1906), Inginer la Serviciul tehnic al Primăriei Ca-
pitalei. București, strada Brezoianu, 11.
- Popescu Gh.**, (7.1.1890), Inginer-șef, Șef de divizie la serviciul Hi-
draulic. București, strada Crinului, 27.
- Popescu Iosif**, (24.11.1891), Inginer-șef, Directorul salinei Tg.-Ocna
Tg.-Ocna (județul Bacău).
- Popovici Ion D.**, (30.4.1906), Inginer la serviciul construcțiunei por-
tului Constanța. Constanța.
- Popovici Al. G.**, (3.3.1888), Inginer-șef. Șef de atelier la C. F. R.
București, strada Frumoasă, 5.
- Porumbaru Radu**, (9.1.1883), Chimist, Senator. Bacău.
- Potârcă Opran**, (1.12.1902), Inginer la serviciul de Intreținere. Bu-
curești, calea Victoriei, 124.
- Potter Gheorghe E.**, (3.12.1906), Inginer în serviciul Lucrărilor Noi
de la C. F. R. București, strada Păcii, 4.
- Prejbeanu D. S.**, (1.6.1894), Inginer. Craiova.

- Pretorian Șt.**, (30.4.1906), Inginer șef de secție în serviciul de Intreținere al C. F. R. Râmnicul-Vâlcea.
- Puklicki Arthur**, (2.2.1899), Inginer, ajutor al Dirigintelui lucrărilor portului Constanța. Portul Constanța.
- Pușcariu Joe I.**, (fondator), Inginer-șef, Pensionar. București, calea Victoriei, 67.
- Pușcariu Valeriu**, (6.12.1898), Inginer, Șeful serviciului Minelor din Ministerul de Domenii. București, Bulevardul Carol, 62.
- Quintescu Corn.**, (2.12.1907), Inspector industrial la Ministerul de Domenii. București, strada Sf. Ionică, 17.
- Quintescu Paul**, (2.12.1907), Inginer la serviciul de Intreținere C. F. R. București, Calea Victoriei, 82.
- Radu Elie**, (31.12.1882)- Inginer-inspector-general, Directorul serviciului de Poduri și Șosele. Profesor la școala de Poduri și Șosele, fost președinte al Societății. București, strada Popa-Chițu, 30.
- Radu Gh.**, (6.12.1898), Inginer, Șeful serviciului de poduri și șosele al județului Covurlui. Galați.
- Rădulescu A. C.**, (3.12.1900), Inginer- Director al pulberăriei Lăculețe (R. M. S.). Pulberăria Lăculețe.
- Rădulescu Amedeu**, (30.6.1904), Inginer, Sub-șeful serviciului de Poduri Șosele al județului Romanați. Caracal.
- Rădulescu Mihail N.**, (15.12.1892), Inginer-șef, Șef de divizie, la serviciul reconstrucțiunii și consolidării podurilor de la C. F. R. Constanța.
- Rădulescu N.**, (7.1.1890), Inginer, Șef de secție la serviciul de Intreținere al C. F. R. Pitești- strada Egalității.
- Răileanu C.**, (16.2.1894), Inginer-șef, Director al fabricelor de chibrituri și timbre. Fabrica de chibrituri dela Filaret, București.
- Raisler I.**, (1.6.1894), Inginer. București, strada Cometa, 30.
- Râmniceanu M. M.**, (31.12.1882), Inginer-inspector-general, Sub-director general al C. F. R. Profesor la școala de Poduri și șosele, Membru corespondent al Academ. Române. București, str. Icoanei, 1.
- Râmniceanu T.**, (1.12.1896), L-t Colonel, Adjutant al Majestății Sale Regelui și atașat pe lângă Alteța Sa Regală Principele Ferdinand București, bulevardul Carol, 83.
- Razu Aristide**, (9.3.1896), Maior în geniu, Inginer electrician. Profesor la școala superioară de Răsboi și la școala profesională de

- telegrafie de la Direcția T. P. T. Inginer electrecian al Pirotehniei Armate. București, strada Sfântul Constantin, 15 bis.
- Rapoțeanu Dragomir**, (30.4.1906), Inginer, Șef de secție la serviciul de Intreținere al C. F. R. Gara Tecuci.
- Ripianu Traian**, (2.6.1902), Inginer în serviciul de Intreținere al C. F. R. Gara Tecuciu.
- Risdörfer Fr.**, (2.12.1907), Inginer-șef al lucrărilor Societății petroliere Trajan Cămpina.
- Robescu C. F.**, (1.12.1896), Licențiat în științe. București, strada Tudor-Vladimirescu, 4.
- Roco M.**, (8.12.1893), Inginer la Ministerul de Domenii. București, strada Miron-Costin, 37.
- Romașcu Gh.**, (3.12.1900), Inginer. București, strada Splaiului, 3.
- Roșu Al. A.**, (2.12.1907), Inginer la Direcțiunea de Poduri și Șosele Tunelul Berești.
- Roșu V.**, (3.12.1900), Inginer în serviciul portului Constanța. București, strada Sfinții-Voivozi, 28 bis.
- Saligny Anghel**, (fondator), Inginer-inspector-general, Directorul serviciului Hidraulic, al serviciului pentru construcția portului Constanța, al Navigațiunei Fluviale Române și al șantierului dela Turnu Severin; Președinte al Academiei Române; Profesor la școala de Poduri și Șosele; Vice-Președintele Consiliului tehnic superior; Fost președinte al Societății. București, strada Occident, 10.
- Saligny M.**, (6.11.1905), Inginer în serviciul Hidraulic. București, strada Occident, 10.
- Samitca Emanuel**, (23.2.1907), Inginer la atelierele centrale C. F. R. București, strada Academiei, 16.
- Săpunaru Gh.**, (30.4.1906), Inginer la serviciul de Intreținere C. F. R. Galați, strada Mavromol, 146.
- Sassu C.**, (1.6.1894), Inginer, Șef de secție la serviciul de Intreținere al C. F. R. București, calea Victoriei, 124.
- Scheller Alfred**, (23.2.1907), Dr. chimist la societatea „Steaua Română” Cămpina.
- Scheller Conrad**, (11.2.1903), Inginer, Antreprenor de lucrări publice București, strada Știrbei-Vodă, 44.
- Schlawe Herman O.**, (14.1.1888), Inginer, Director General al întreprinderilor petrolifere a Societăților Disconto-Gesellschaft și Bleichroeder. București, alea Carmen-Sylva, 6.

- Sclia I.**, (16.2.1894), Inginer hidrograf în serviciul pescăriei la Ministerul de Domenii. București.
- Scutaru Gh. M.**, (1.3.1892), Inginer-șef, Inspector de Tracțiune la C. F. R. Buzău.
- Sfințescu Tiberiu**, (30.4.1906), Inginer la serviciul de Mișcare, C. F. R. București, calea Griviței, 25.
- Siebrecht Adolf**, (6.11.1905), Inginer, Director al Casei „W. Schinmelpfeng”. București, strada Franzelari, 21.
- Silberberg Jules**, (22.3.1886), Inginer, Antreprenor. Buzău, bulevardul Viitor, 75.
- Sion Gh.**, (25.10.1892), Inginer-șef, Inspectorul circumscripției VII de Poduri și șosele. Bacău.
- Șișu Marin Șt.**, (3.4.1894), Inginer, Șef de secție în serviciul de Întreținere al C. F. R. Slatina.
- Sorescu D.**, (15.12.1904), Inginer, Antreprenor de lucrări publice. București, strada Mircea-Vodă, 39.
- Sorescu Toma**, (31.12.1882), Inginer, Șef de biuron special la serviciul Atelierelor dela C. F. R. București, strada Barbu-Catargi, 5.
- Stamatopulo D.**, (7.2.1886), Inginer șef, Șeful serv. tehnic al Comunei Craiova, strada Părului, 9.
- Stănescu Vasile**, (11.2.1903), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Romanați. Caracal.
- Stănulescu Coriolan**, (7.12.1903), Inginer, Sub-inspector de mișcare la C. F. R. Pitești.
- Stăuceanu Victor**. (7.12.1897), Inginer, Șef de secție în serviciul de Poduri și șosele a Primăriei Capitalei. București, strada Clopotarii-Vechi, 2.
- Stavăr Gr. Gh.**, (28.1.1893), Inginer antreprenor. București, strada G-ral Florescu, 17.
- Ștefănescu Al.**, (1.4.1882), Inginer-șef, București, strada Pietății, 9.
- Ștefănescu M.**, (2.6.1902), Inginer în serviciul de Întreținere al C. F. R. București, gara Filaret.
- Ștefănescu N.**, (3.3.1888), Inginer-șef, Directorul serviciului de Navigațiune Fluvială Română. Galați.
- Ștefănescu P. Gr.**, (23.2.1907), Inginer la Serviciul Lucrărilor Noi C. F. R. București, strada Verde, 18.
- Ștefănescu N. Eugen**, (16.12.1901), Inginer, București, strada Rotari, 18.

- Ștefănescu-Radu Ioan**, (7.12.1903), Inginer, Dirigintele Uzinei hidraulice. București, Uzina hidraulică.
- Sterian I.**, (30.4.1906), Inginer, Sub-director și profesor la școala superioară de arte și meserii. București, strada Polizu, 11.
- Știhi M. Gh.**, (1.12.1902), Inginer la serviciul de Intreținere al C. F. R. Buzău.
- Știrbei Gh. Nicolae**, (5.4.1889), Inginer în biroul tehnic al diviziei I de Intreținere dela C. F. R. Craiova, strada Carol, 60.
- Stratilesco Gr. Gh.**, (3.4.1894), Inginer-șef, Șef de birou tehnic la serviciul Atelierelor dela C. F. R. București, Gara de Nord.
- Stratulat Gr.**, (3.12.1906), Inginer în serviciul portului Constanța.
- Stroescu Th.**, (14.1.1888), Inginer-șef, Șeful circumscripției IV de Poduri și Șosele. București, strada Mihaiu-Vodă, 11.
- Sturdza D.**, Președinte de onoare al societății. Prim ministru și ministru de externe. București, strada Mercur, 13.
- Suciu P.**, (5.4.1889), Inginer, Antreprenor. Pitești.
- Sutzu Emil.**, (16.2.1894), Inginer-șef, Sub-șef de divizie la serviciul de Intreținere al C. F. R. București, calea Victoriei, 191.
- Sutzu N. N.**, (3.4.1894), Inginer, Șeful serviciului tehnic al județului Bacău, strada Gărei, 2.
- Tacu D. D.**, (16.2.1894), Inginer-șef, Inspector al Fabricelor și Salinelor R. M. S. București, strada Povernei, 7.
- Tacit Virgiliu**, (6.3.1905), Inginer, Șeful exploatărilor de petrol ale Societății „Alpha”. Ploești, strada Concordiei, 5.
- Tămășescu Gh.**, (1.6.1894), Inginer, Secretarul Direcțiunii de Poduri și Șosele. București, strada Izvor, 64.
- Tănăsescu N.**, (1.12.1896), Inginer în serviciul Atelierelor dela C. F. R. București, strada Sevastopol, 3 bis.
- Tănăsescu Ion**, (3.12.1906), Inginer, Sub-șef al serv. Minelor, Loco, strada Sft. Ionică, 17.
- Tănăsioiu Victor**, (30.4.1906), Inginer, atașat la serviciul Atelierelor din Direcțiunea Poștelor și Telegraf. București, str. Corbului, 10 (Isvor).
- Tăzlăuanu I.**, (3.3.1888), Inginer, Șef de secție la serviciul de Intreținere al C. F. R. Gara Adjud.
- Teișanu Justin D.**, (30.6.1904), Inginer-șef, Sub-șef de serviciu, la serviciul Mișcărei C. F. R. București, strada Sf. Voivozi, 8.
- Teodor D. Ioan**, (16.12.1901), Inginer, Sub-Director al Manufacturei de tutun. București, strada Eminescu, 40.

- Teodoreanu Laurențiu**, (8.1.1895), Inginer, Administrator-delegat al Societății române de electricitate „Siemens-Schukert“. București, strada Pitar-Moșu, 15.
- Teodorescu I.**, (9.3.1896), Maior în geniu de Cetate. București, Corpul al II-lea de armată, strada Știrbei-Vodă.
- Teodorescu N. P.**, (2.2.1899), Inginer, Serviciul de Intreținere al C. F. R. Ploști.
- Teodorescu Nicolae V.**, (1.12.1896), Inginer, Directorul manufacturei de tutun din Iași. Iași, Fabrica de tutun.
- Teodoru D.**, (1.12.1896), Inginer, Șef de atelier la C. F. R. Constanța, (parcul cfr.), 5.
- Teodoru Gh.**, (19.9.1892), Inginer-șef, Inspectorul circumscripției VI de Poduri și șosele. Constanța.
- Teodoru P.**, (12.1.1891), Inginer în serviciul de Intreținere al C. F. R. Gara Bacău.
- Țerușanu P.**, (fondator), Inginer-inspector-general, fost președinte al Societății. București, strada 11 Iunie, 1.
- Țintorescu V.**, (6.3.1905), Inginer de mine. Profesor la școala de Maeștri-sondori, Câmpina.
- Țițeica Gh.**, (30.4.1906), Doctor în Științele matematice, Președinte al comitetului permanent de Instrucțiune, Profesor la Facultatea de științe din București. București, strada Scaune, 33.
- Toroceanu Corneliu**, (16.2.1894), Inginer, Șef al serviciului tehnic din județul Vlașca. Giurgiu.
- Trofin I.**, (15.12.1905), Inginer la serviciul Atelierelor C. F. R. București, strada Frântă, 3.
- Tudor Ioan D.**, (6.3.1905), Inginer, Sub-șeful serviciului tehnic al județului Botoșani. Botoșani.
- Ulaholu Barbu**, (14.1.1888), Inginer, Antreprenor. București, strada Modestiei, 30.
- Ulvineanu Eug.**, (30.6.1904), Inginer în Serviciul Lucrărilor Noi dela C. F. R. București, strada Șerban-Vodă, 49.
- Urseanu V.**, (6.5.1897), Contra-Amiral. București, strada Segeței, 11.
- Urdăreanu Al.**, (3.12.1906), Inginer la serviciul de Intreținere C. F. R. Craiova.
- Vardala I.**, (9.3.1896), Inginer în serviciul Portului Constanța. București, strada Fântânei, 83.

- Vârnav Scarlat**, (fondator), Inginer-șef, Prefectul județului Constanța. fost președinte al Societății. București, strada Povernei, 2.
- Varon Eliu Adrian**, (12.1.1891), Inginer, la circumscripția IV de Poduri și Șosele. București, strada Mihaiu-Vodă, 11.
- Văsescu D.**, (2.2.1899), Inginer, Profesor la școala de Poduri și șosele, București, str. Sf. Voivozi, 43.
- Văsescu Gh. A.**, (3.4.1894), maior de Artilerie în rezervă. Agricultor, Membru în Consiliul superior de agricultură. București, strada Primăverei 24. (Provizoriu), Botoșani.
- Vasilescu Gh. M.**, (16.2.1894), Inginer-șef, Șeful Atelierelor centrale de la C. F. R. București, calea Griviței, 35.
- Vasilescu Karpen N.**, (1.3.1892), Inginer-șef, secretar al Consiliului tehnic superior, profesor la școala de Poduri și Șosele. București, strada Occident, 40.
- Vasilu C. M.**, (1.3.1892), Inginer-șef, Inspector de tracțiune la C. F. R. București, Gara de Nord.
- Venert I.**, (12.1.1891), Inginer-șef, Director al șantierului de construcțiuni navale din T.-Severin. T.-Severin.
- Vidrașcu I.**, (3.12.1900), Inginer la serviciul Hidraulic. Brăila.
- Vilardi P.**, (1.12.1902), Inginer, Șef de secție la serviciul de Intreținere al C. F. R. Gara Turnu-Severin.
- Visin Gh.**, (7.10.1888), Inginer. București, strada Romană, 12.
- Vlassopulo N.**, (3.12.1906), Inginer în serviciul de întreținere al C. F. R. Galați, strada Cuza-Vodă, 91.
- Voiculescu V.**, (28.1.1893), Inginer-șef, Șeful Diviziei de Poduri și Șosele și drumuri de fier de la M. L. P. București, strada Fântânei, 55.
- Vragioti Atanasie**, (21.2.1886), Inginer, Inspector de tracțiune la C. F. R. Galați, strada Domnească, 78.
- Vuia Alex.**, (7.12.1903), Inginer, Șef de secție în serviciul de Intreținere al C. F. R. Roșiori de Vede.
- Wagner Al.**, (6.5.1897), Inginer-șef, Șef de birou special la serviciul Atelierelor C. F. R. București, strada Regală, 12.
- Wegener Maximilian**, (25.10.1892), Inginer, Antreprenor. Câmpina.
- Wolff Erhard**, (17.3.1888), Industriaș, București, str. Sf. Dumitru, 3.
- Yarca D. C.**, (1.3.1892), Inginer, Prefectul județului Teleorman. București, strada Occident, 12.

Zahariade Al., (7.11.1893), Inginer-șef, Inspector de tracțiune la C. F. R. Craiova. Strada Gărei, 50. Inspecția de tracțiune.

Zahariade P., (3.3.1888), Inginer, Inspector general, Șeful serviciului pentru construcțiunea și consolidarea podurilor dela C. F. R. București, strada Romană, 42.

Zanne N., (3.3.1888), Inginer. București, strada Negustori, 1.

Zlatco Pascal, (3.12.1906), Inginer, în serviciul pentru reconstrucția și consolidarea podurilor din Administrația C. F. R. București, str. Culmea nouă, 1.

LISTA MEMBRILOR DECEDAȚI

- | | |
|-----------------------------|-----------------------------|
| Alexandrini Octav., † 1905. | Gogu C., † 1897. |
| Apostolescu I., † 1897. | Golescu Radu † 1906. |
| Arbenz Ernest, † 1900. | Grünbaum L., † 1905. |
| Argintoianu V., † 1897. | Hepites, Maior † 1884. |
| Bădulescu M., † 1897. | Ilie P., † 1907. |
| Balaban V., † 1895. | Ionescu Elefterie, † 1891. |
| Basilescu Anghel, † 1895. | Lupu Const., † 1906. |
| Başny C., † 1903. | Manovici D., † 1885. |
| Brânză Camil, † 1894. | Mareş Gh., † 1903. |
| Brătianu Dan, † 1899. | Marioţeanu I., † 1893. |
| Bucaty Gustav, † 1902. | Martinotti Ottavio, † 1903. |
| Buchholzer Andrei, † 1888. | Maxenţian N., † 1902. |
| Caluda P. M., † 1900. | Olteanu I., † 1890. |
| Cantacuzino Gh. C., † 1898. | Opran I., † 1900. |
| Carcalechi N., † 1902. | Papadopol M., † 1898. |
| Cepescu D., † 1907. | Petrescu I., † 1888. |
| Cernazianu N. A., † 1899. | Poenaru Bordea N., † 1897. |
| Cezianu D., † 1898. | Poenaru D., † 1905. |
| Climescu M., † 1899. | Popazu I., † 1907. |
| Corbescu C., † 1907. | Popovici Emil, † 1899. |
| Cratero Efrem, † 1902. | Proca Al., † 1904. |
| Cristeanu Pascal, † 1902. | Saligny Alfons, † 1903. |
| Dabija N., General, † 1884. | Săvulescu Al., † 1901. |
| Danielescu Ioan, † 1907. | Săvescu I., † 1896. |
| Danielopol Victor, † 1895. | Stamatescu St., † 1898. |
| Davidescu Emanoil, † 1905. | Sturza C., † 1899. |
| Donici Panait, † 1905. | Theohari Achil, † 1904. |
| Duca G. I., † 1899. | Țincu Şt., † 1885. |
| Ene Petre, † 1893. | Vălescu Gh. V., † 1903. |
| Erbiceanu C. Gh., † 1904. | Vragioti Lascar, 1887. |
| Făgărăşanu N., † 1898. | Yorceanu Spiridon, † 1903. |
| Fălcoianu St., † 1905. | Zisu C., † 1898. |
| Finkelstein Herman, † 1897. | Zlătescu Gh., † 1889. |
| Frunză D., † 1903. | Zottu I. Gh., † 1902. |
| Gabrielescu Gh., † 1888. | |

LUMINATUL CU ELECTRICITATE

AL

ORAȘULUI BUCUREȘTI

Lucrările de luminat capitala cu electricitate au început la 1 Iulie 1907.

Clădirea uzinei centrale, câteva posturi de transformatori, o parte din canalizarea electrică, sunt executate; actualmente se instalează mașinele la uzină.

Imediat ce timpul va permite se vor reîncepe lucrările de canalizare și construcțiunea transformatorilor pentru a pune în funcțiune în Mai sau Iunie o parte și în Noembrie 1908 întreaga rețea.

Vom descrie, în linii generale, aceste instalațiuni a căror valoare este de circa cinci milioane lei — rămânând ca după complecta terminare a lucrărilor și încercările instalațiunilor să revenim în mod mai complet.

Uzina centrală este situată lângă uzina de gaz pe terenul cuprins între strada Lânăriei și strada nouă de lângă parcul Carol.

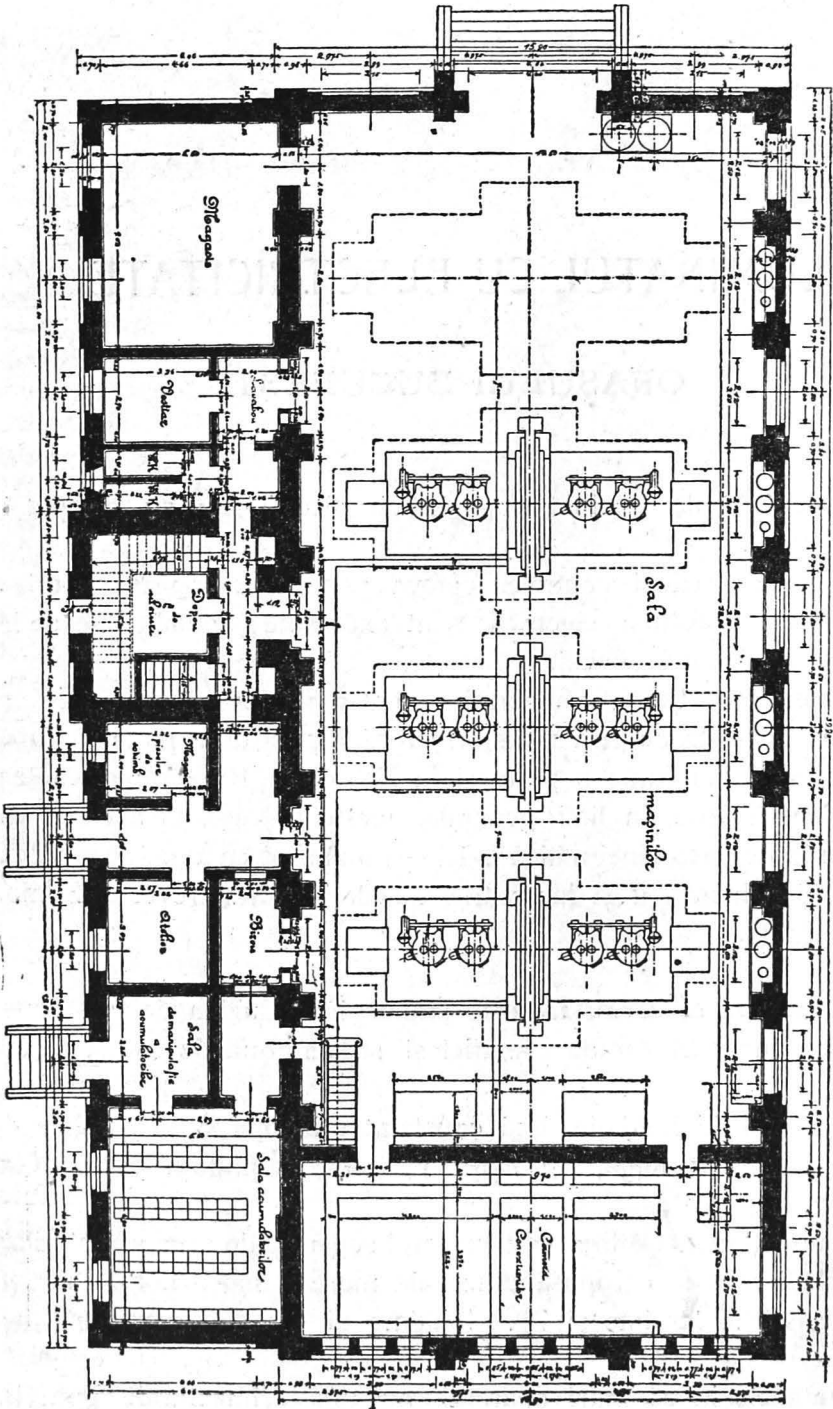
Terenul de fundație fiind constatat prin mai multe sondaje că e de o slabă rezistență, s'a bătut pe toată suprafața peste 1000 de piloți.

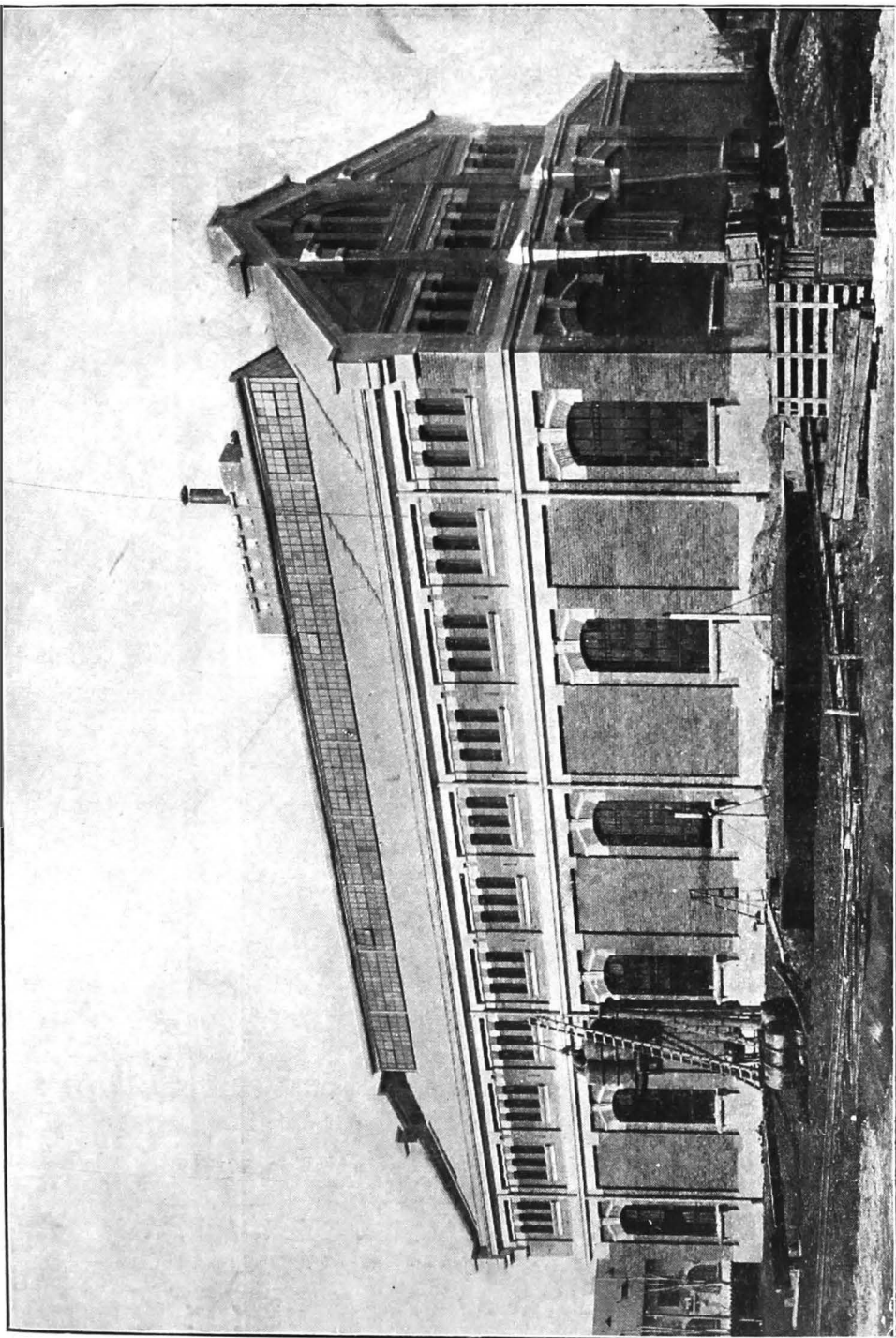
Fundațiunea clădirei este cu totul separată de cea a motorilor.

Clădirea este compusă din : sala mare a mașinilor de 32^m.46 lungime, 14^m.5 lărgime și 7^m.2 înălțime și din mai multe săli accesorii.

Fațadele în cărămizi aparente au linii arhitecturale potrivite unei construcții industriale.

UZINA CENTRALĂ DE ELECTRICITATE





Sala mașinelor cuprinde trei grupuri electrogene de câte 675 cai fiecare și un al patrulea grup va fi instalat ulterior când se va simți nevoia și de puterea ce numai atunci se va putea determina ; tabloul de distribuție va fi așezat pe o estradă în etagiu.

Motoarele adoptate sunt de sistemul **Diesel** pentru că dau unitatea de energie cu prețul cel mai redus întrebuințând petrolul și derivatele sale, combustibili din țară ; totodată suprimă fumul și toate inconvenientele ce rezultă.

Unitatea de circa 700 cai este cea mai mare ce s'a construit până'acum.

Fundațiunile motorilor sunt executate cu cărămizi speciale, așezate pe un bloc de beton armat de 2 metri grosime, conținând 30 de tone de fer ; sub acest bloc este un strat de beton de 1^m.00 în care intră capetele piloților. Aceste fundațiuni sunt justificate prin presiunea considerabilă ce au de suportat în perioada compresiunii.

Motorul este cu 4 cilindre verticale, are 150 rotațiuni pe minut, și o putere de 675 la 775 cai efectivi ; cu un combustibil de 10.000 calorii, va consuma 190 grame pe cal-oră efectiv în mers normal, 200 grame cu $\frac{3}{4}$ din sarcină și 225 gr. pentru $\frac{1}{2}$ din sarcină.

Recirea motorului se va face cu 15 litri apă pe cal oră.

Consumațiunea de ulei garantate este de 3 grame pe cal oră.

Vitesa va varia cel mult cu 1 $\frac{1}{2}$ % sub o variațiune de sarcină de 25% și 3 $\frac{1}{2}$ % sub o sarcină de două ori mai mare.

Compresorul are 4 etagii și e comandat direct de arborele principal.

Admisiunea în cilindru de presiune mică se face fără supapă ; prin înclinarea bielelor se închid și deschid luminile.

Gazul de eșire trece, spre a-și micșora șgomotul prin două camere de amortisare înainte de a scăpa în aer.

Alternatorii sunt trifasați pentru 5000 volți și acuplați direct pe arborele motorului având deoparte și de alta câte două cilindre ale acestuia ; constantele alternatorului sunt 150 revoluțiuni pe minut, 600 kilowați, $\cos \varphi = 1,5500$ volți, 50 perioade, 150 amperi curent continuu de excitație sub 120 volți.

Curentul de excitație e produs de două grupuri convertisore de 75 cai fiecare compus din un dinamo pentru curent continuu și un motor sincron de 5000 volți ; un singur grup e capabil să alimenteze toți alternatorii.

Bateria de acumulatori are o capacitate de 370 amperi-ore în

timp de o oră, 442 în două ore și poate descărca momentan 500 amperi; ea e încărcată de grupurile convertisoare.

Tabloul de distribuție de o construcție simplă este compus din 2 părți: partea superioară e la o înălțime de 3,5 deasupra solului sălei mașinelor, pe o estradă care conține toate aparatele de tensiune mică și mânerele de comandă ale aparatelor de tensiune înaltă.

Aparatele de tensiune înaltă se vor afla pe un tablou aparte așezat sub estradă în fața mașinilor și separat de ele printr'un gri-lagiu de fer.

Instalația de cuplagiu comporta un tablou de marmoră cu șarpantă de fer pe care se află aparatele convertisoriilor și de distribuție iar în fața acestui tablou se găsesc coloanele de cuplagiu pe care se află instrumentele și mânerele întreruptorilor și reostatelor mașinelor.

Coloanele au avantajul de a putea fi așezate în fața celorlalte aparate, instalația devine mai mică, mai clară și poate fi încredințată unei singure persoane; fiind depărtate de 1,40 m, permite omului ce manevrează aparatele a avea în fața lui întreaga sală de mașini în loc de a o avea la spate cum e de obicei.

În vârful coloanelor se află instrumentele de măsură iar la mijlocul lor mânerele întreruptorilor cu ulei situate dedesupt precum și două volante din care unul servește a acționa regulatorul de excitație, aflat la spatele tabloului printr'un mecanism de comandă de biele și lanțuri; iar altul comandă un arbore care la rândul său pune 'n mișcare toate reglatoarele de excitație. Acest mecanism poate astfel fi comandat dela fiecare coloană.

Aparatele de punere în paralelă sunt așezate pe o coloană specială așezate între celelalte coloane.

Instalația de tensiune înaltă nu va avea nici un plumb de siguranță ci numai întreruptoare dijonctoare cu ulei cari nu vor funcționa în cas de supraîncărcare instantanee ci numai în cas de scurt circuit.

Instalația are încă un sistem protector compus dintr'un paratoner cu coarne, releuri, rezistențe și aparate care pot verifica acest sistem.

Pentru micii motori, luminatul usinei și acel al uzinei de gaz s'a prevăzut un transformator special.

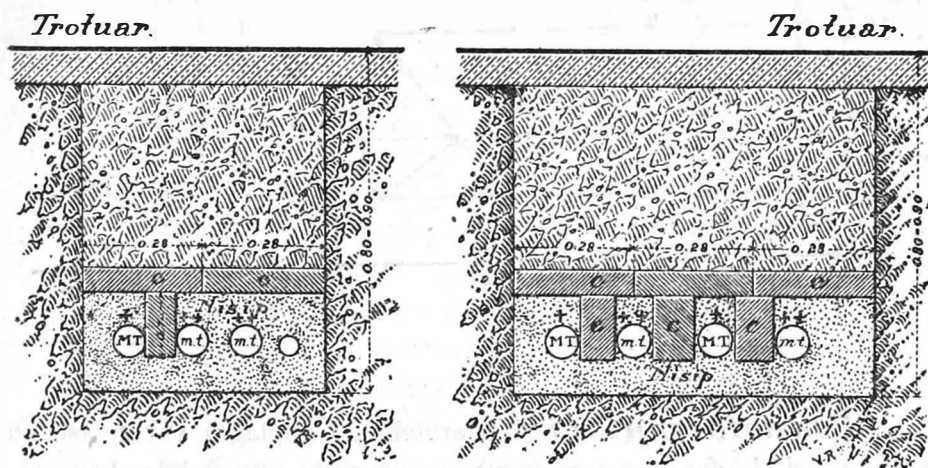
Canalizarea electrică e compusă din artere (feederi) de tensiune înaltă (5000 volți) din conductori de tensiune înaltă

și din conducte de tensiune joase (120 volți); sunt 11 km. feederi, 30 km. conducte de tensiune înaltă, și 100 km. de tensiune joasă.

Cablurile armate sunt construite în modul următor: patru conducte de aramă pentru tensiunea mică, trei pentru cea înaltă, sunt înfășurate fiecare într'o izolație de hârtie și împletite împreună cu fire de umplutură; totul e cuprins într'o învelitură de hârtie, pe deasupra încă un strat de hârtie între două straturi de lacuri izolante, un strat de cânepă gudronată și un strat de smoală izolantă.

Cablurile sunt așezate subteran cum se arată în figură.

Așezarea cablurilor.



C = Căramida. + M.T. = mare tensiune
 ++ m.t. = mică "

Arterele ce aduc curentul la trei centre de distribuție sunt calculați pentru o pierdere de 4% sub o încărcare de 2450 kv; distribuitori de tensiune înaltă și joasă sunt pentru 1½—2% sub 2600 kv.

Secțiunile cablurilor de tensiune înaltă sunt: 16 mm² și de 25 mm²; cei de tensiune joasă sunt 35, 50 și 70 mm². Firul neutru are o secțiune de 0,6—0,7 din conductul exterior.

Rețeaua e închisă aproape în formă de cerc tăiat în patru de două diametre perpendiculare astfel că aproape fiecare transformator e alimentat din două părți.

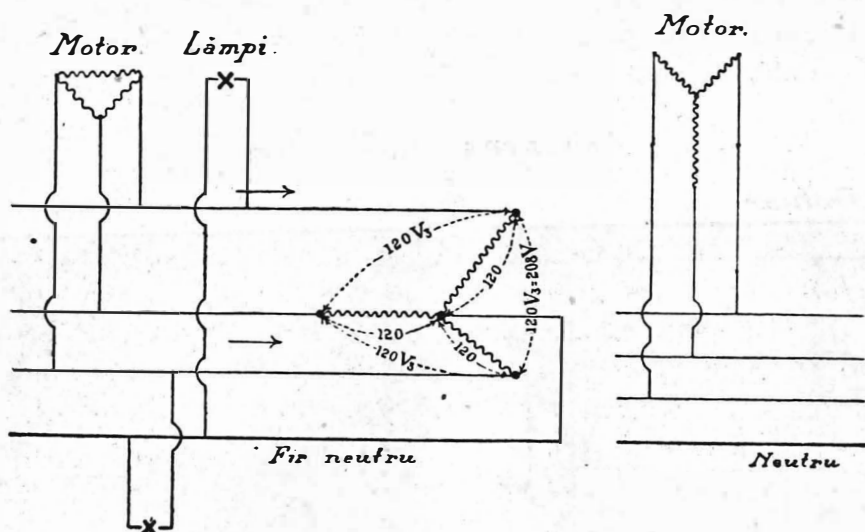
Derivațiile de tensiune înaltă sunt luate direct de pe barele transformatorilor.

Derivațiile de tensiune joasă se fac prin cutii speciale prevă-

zute cu plumburi de siguranță pentru fiecare fasă, afară de firul neutru care are în loc de siguranță o bară de aramă.

Motoarele și lămpile sunt așezate ca pe figură.

Rețea de mică tensiune.



Transformatori și aparatele de cuplajiu vor fi așezați în chioșcuri de fer, puse în locurile cele mai convenabile. În transformatori cei mai importanți s'au prevăzut întreruptoare și joncțiune automate cu ulei care pot servi și la secționarea rețelei de tensiune înaltă în cas de măsuri și încercări.

Transformatori sunt în băi de ulei și cu miez, secundarul are o bornă mai mult pentru a primi firul neutru.

După această descriere vom arăta motivele care au determinat soluțiunea admisă adică *curenți alternativi*.

Tensiunea la consumator, oricare ar fi natura curentului, nu trebuie să fie mai mare de 120 volți pentru următoarele cuvinte:

1. Lămpile incandescente au o durată, o intensitate proporțională de lumină și o economie mai mică sub 220 volți de cât sub 110—120 volți.

2. Lămpile cu arc cari iau 45—50 v. nu pot fi puse sub 220 volți de cât câte 4—5 în serie, pe când sub 120 numai 2—3, iar lămpile „cu vase cloc” nu funcționează de cât sub 110.

3. Lămpile „Tantale” precum și cele cu fir metalic (Wolfram) nu pot funcționa de cât sub 110 volți.

4. În cas de scurt-circuit e mai periculoasă pentru abonat tensiunea de 220 volți de cât cea de 120 volți.

Dar, pe de altă parte întinderea mare a orașului, densitatea de consumație mică, chiar în centrele cele mai populate, necesitate de a evita numărul prea mare de posturi de alimentație, au determinat o distribuție cu mai multe fire.

Dacă excludem pentru curentul continuu distribuția cu cinci fire distribuție complicată și foarte puțin întrebuințată, rămâne a alege între curentul continuu sub 2×120 volți (trei fire) și curentul alternativ.

Din statisticele germane rezultă că mai toate instalațiunile importante noi au fost executate cu curent alternativ trifasat.

De la 1900 instalațiile cu curent trifasat s'au dublat în număr. Charlottenburg, Essen Augsburg. Mannheim, Waldenburg, Strasburg, Dubliu, St. Petersburg, Lodz, Bacu, Chemnitz, Manchester, Woolwichs Boroughs, Caucil (Londra), Unnich (Isorwerke), Potsdam, Viena și alte, au adoptat curentul alternativ trifasat.

Dacă considerăm deosebitele lămpi constatăm :

a) Lămpile incandescente cu fir de cărbune sau metalic, lămpile Nernst și Osmum funcționează tot așa de bine cu curent alternativ (frecvență de 25 cel puțin) ca și cu curent continuu.

După încercările laboratorului central din Paris, lămpile cu fir de cărbune au o durată ceva mai îndelungată, când sunt alimentate de curent alternativ de cât când sunt alimentate de un curent continuu.

Lampa Tantale, numai funcționează mai bine cu curentul continuu de cât cu curentul alternativ.

Lămpile cu arc după părerile unor specialiști par a funcționa mai bine cu curentul alternativ, alți din contră găsesc mai avantajos alimentarea lor cu curentul continuu. Ast-fel S. P. Thomson e pentru curentul continuu, pe când D-1 Blondel în urma măsurilor executate cu oscilografu său e pentru curentul alternativ.

Comisiunea orașului Frankfurt însărcinată cu această chestiune s'a pronunțat în favoarea curentului continuu; cu toate acestea Frankfurt a adoptat curentul alternativ.

Aceste deosebiri de opinii se explică prin deosebirea lămpilor cu arc ordinar încercate dar asupra lămpilor zise „flamme” părerile

nu mai sunt împărțite: aceste lămpi funcționează tot așa de bine cu ambele curenți.

Prețul lămpilor cu arc e aproape același pentru curentul continuu ca și pentru curentul alternativ.

Pentru forța motrice însă toate avantajile sunt de partea curentului alternativ care convine foarte bine atât motoarelor mari cât și celor mici.

Partea cea mai delicată a unui motor e rotorul care la motorul „en cage d'écureuil” este aproape o bucată de fer brut, pe când la motorul cu curent continuu este partea cea mai grea de executat, izolat și construit (bobinagiul, cercurile, colectorul). Pentru a împiedica uzarea acestuia trebuie supravegheat de aproape și mai cu seamă trebuie să fie accesibil; de altfel este prudent de a avea totdeauna un induit de rezervă; prin urmare o cheltuială de prima instalație mai mare; perile de cărbune sau metalice uzează colectorul dând loc la cheltueli apreciabile.

Toate aceste inconveniente dispar cu motorul asincron trifasat care nu are colector și comportă un rotor foarte simplu. Uzarea devine foarte mică, întreținerea se reduce mult și motorul poate fi pus or și unde; în fine motorul asincron dă un randament mai mare și costă mai puțin de cât motorul cu curent continuu.

Suprimând scântelele dela colector dispare ori-ce pericol de incendiu atât de temut la noi unde depourile de petrol și derivatele sale sunt multe și unde ar fi în viitor posibile manipulări prin pompe electrice.

Este de observat că motoarele mici de 1—2 cai au o întrebuințare din ce în ce mai mare și acele asincroane sunt superioare acelor cu curent continuu.

Comptori de energie electrică costă cu 20% mai mult pentru curentul continuu decât pentru curentul alternativ.

În general comptori cu curent continuu în afară de comptorul Aron sunt niște motoare mici având un induit care poate arde, un colector care trebuie întreținut foarte curat, perii cari dacă nu apasă bine pe colector sau nu fac un contact bun falsifică indicațiunile comptorului. Comptorii pentru curent alternativ sunt ca motori asincroni adică au un rotor foarte ușor și deci mult mai sensibil; nu au nici perii nici colector deci indicațiunile date pot fi considerate cu mult mai exacte; întreținerea lor este neglijabilă și nu trebuie vizi-

tați atât de des ca acei de curent continuu, ceia-ce incomodează pe abonat.

Comptorii asincroni demarează mult mai ușor.

Comptorul Aron menționat mai sus, merge deopotrivă de bine cu ambele curenți însă costul lui e mare și chiria lui va fi mai ridicată.

Nu s'a admis sistemul Thury de alimentare cu curent continuu sub tensiune înaltă din cauza numărului răstrâns de distribuții ce există a dificultății de construcție și întreținere a mașinilor, cauze care de altfel a împiedicat mai totdeauna adoptarea lui la iluminatu orașelor.

Motori vor fi puși pe fi rele exterioare în triunghi pe când lămpile vor funcționa între firul neutru și un conductor exterior. Tensiunea între un conductor și firul neutru va fi de 120 volți deci între două conducte 208 volți, frecanța va fi de 50 de perioade.

Acest sistem funcționează actualmente la Metz, societatea A. E. G. de Electricitate din Berlin deținea brevetul căzut în domeniul public dela 1905.

Sistemul alternativ trifasat prezintă avantajul că prin transformatori statici permite a alimenta oricare punct situat la mai mulți kilometri de centrală fără a exige mașini rotative și desechilibrări de lumină; curentul sub tensiune înaltă produs la uzina centrală, va fi transportat în oraș la transformatori plasați în diferite puncte, cari la rândul lor îl vor transmite cu tensiune joasă, distribuindu-sub 120 volți la abonați (între neutru și un conductor exterior).

Tensiunea de 5.000 volți, este cea mai utilizată în cazuri analoge: Paris: în Uzinele: Est-Lumière, Moulineaux, drumului de fer Paris-Orleans, la Asnières, Rouen, Troyes, Tulle, Périgueux, Pau, Essen (Rhür) Augsburg și altele; din această cauză, materialul necesar e mai ușor de procurat.

În ceea ce privește învecinarea acestor linii de cele telefonice și telegrafice s'au luat toate măsurile pentru a nu împiedeca funcționarea normală a acestor linii precum s'au luat și la Berlin, Paris, Viena unde există astfel de instalațiuni și nu aduc nici o deranjare în mersul liniilor de telefon și telegraf.

Dacă am adopta curentul continuu distanța între punctele extreme fiind de 3.800 m. între Uzina și Piața Victoriei și de 5.600 m. între extremitatea B-dului Pache Protopopescu și Palatul Cotroceni; fiindcă raza de acțiune a unui post central de distribuție directă ar fi de 1800 m. sub 2×120 volți deci ne-ar trebui cinci sau șase

stațiuni transformând curentul alternativ de 5000 volți în curent continuu 2×120 fără a îndeplini încă condițiunile caetului de sarcini căci perderile ar fi de 50%.

Curentul continuu nu ar da nici o regularitate nici o siguranță mai mare decât curentul alternativ pentru că pe când numai șase stațiuni alimentează orașul cu curent continuu, 80 de transformatori îl alimentează cu curent alternativ ; dacă din vreun accident oarecare un tranformator ar trebui scos din circuit, sarcina se va mări pe transformatori vecini, pe cât timp dacă una din cele șase stațiuni ar trebui scoasă din circuit celelalte cinci vor suporta fiecare a 6-ea parte din sarcină modificând considerabil intensitatea luminei și dând loc la un voltagiu foarte variabil.

De altfel dacă o instalație importantă va trebui pusă pe una din cele șase stațiuni ea va turbura mai mult instalațiile vecine decât dacă va fi pusă pe curentul alternativ. Din această cauză s'au prevăzut pentru Teatru Național și Palatul regal transformatori speciali.

Dacă o stradă ar trebui canalisată s'ar putea lua o derivație ori chiar s'ar putea pune un transformator și voltagiul va fi restabilit pe când dacă ar trebui să o alimentăm cu un curent continuu ar trebui stabiliți alți feederi ceeace ar da loc la canalisări une-ori grele și costisitoare.

În cas de mărire de consumație curentul alternativ permite întinderea rețelei în orice sens ; pe cât timp o stațiune de curent continuu pusă într'un centru de alimentație important care cu timpul ar perde din importanța sa altă stradă sau cartier luând importanța străzei pe care se găsea, devine o stațiune fără nici un folos real ; în cazul curentului alternativ ușurința de a înlocui un transformator printr'unul de o mai mare sau mai mică putere și de a pune sau a scoate din circuit un transformator inutil face să dispară acest inconvenient.

Cele șase stațiuni ar trebui să aibă transformatori relativi și cel puțin un om în permanență iar pentru curentul de tensiune înaltă doi oameni în orele când sarcina e mare ar trebui deci 18 oameni pentru cele șase stațiuni ceeace ar necesita aproximativ 30.000 lei pe an ; fiecare usină va trebui să aibă o baterie pentru a regula voltagiul și porni motori, ceeace ar reveni pentru toate stațiunile 6000 lei pe an deci în total 36.000 lei.

Adaptând curentul alternativ dispăre această cheltuială anuală

de întreținere de 36.000 lei de oarece transformatorii nu au nevoie de a fi supravegheați în permanență; așezarea lor pe la diferite colțuri, funcționarea lor fără șgomot și fără emisiuni de vapori îi fac de o întrebuințare cât se poate de comodă; că chioșcurile lor pot fi date în antreprisă pentru afișe, o întreprindere analoagă la Paris o fost adjudecată pentru 80.000 lei pe an.

Randamentul unui grup convertisor nu trece de 82% , a bateriei de 70% pe când al transformatorului static trece de 94% chiar 97 în timpul sarcinei mari, în timpul mersului fără sarcină transformatorul utilizează 1.5% din puterea sa, de oarece însă rețeaua e închisă se va putea suprima în timpul zilei un oarecare număr de transformatori, fără nici un inconvenient; în resumat randamentul global final e cu 5 sau 10% superiori celui cu curent continuu. Presupunând că s'ar vinde 1.000.000 de kvați-oră pe an făcând excepție de randamentul distribuției cu tensiune înaltă care e acelaș pentru ambele curenți, randamentul fiind de 90% pentru transformatori și distribuitori de tensiune înaltă (feederi) va trebui să se producă la usină 1.110.000 kv-oră; dacă în timpul zilei nu ar rămâne decât 2000 de kv de transformatori (căci toți reprezintă 4000 kv instalați) adică timp de 16 ore pe zi toți transformatorii funcționează iar 8 ore funcționează numai jumătate din ei, vom avea:

$$\begin{array}{rcl} \text{In timpul zilei:} & \text{kv } 15 \times 16 \text{ ore} \times 365 \text{ zile} & = 87.000 \text{ kvare} \\ \text{„ noaptei} & 30 \times 8 \times 365 & = 87.000 \text{ „} \\ & & \hline & & 174.000 \text{ „} \end{array}$$

$$\text{iar randamentul va fi de } \frac{1.000.000}{1.110.000 + 174.000} = 78\%$$

În cas de curent continuu admițând 5% perdere în feederi sub stațiunile vor trebui să furnizeze 1.050.000 kv. iar un sfert din acest număr va fi furnisat de acumulatori aproximativ 250.000 iar 800.000 vor fi dați direct pe rețea vom trebui să furnisăm acumulatorilor 360.000 (70% randament) și luând 82% ca randament al mașinelor vom obține un randament final de

$$\frac{1.000.000}{(800.000 + 360.000) \times \frac{1}{82}} = 70,5\%$$

randamentele diferă deci cu 8% .

Putem spune în treacăt că din cauza feederilor și a sub-sta-

țiunelor cheltuelile în cas de curent continuu devin cu mult mai mari decât în cas de curent alternativ.

O soluție mixtă (de ex. de a alimenta periferia cu curentul alternativ iar centrul cu curent continuu) era neadmisibilă din punctele de vedere al distribuției propriu zisă, a regulării de voltagiu, homogenității rețelei măririi ei, diferenței de comptori și locațiunilor.

Pentru toate acestea considerațiuni s'a adoptat curentul trifasat.

Ștefan Ionescu.

Inginer.

INCERCĂRI

DE

GUDRONAREA SOSELELOR ÎN ROMANIA

În anul 1905 șoseaua Chiseleff fiind cu totul degradată s'a hotărât refacerea ei și cu această ocaziune s'a făcut și prima încercare de gudronare. Impetrirea s'a făcut pe toată lungimea șoselei din piața Victoria până la km. 5, iar gudronarea s'a făcut numai între rondul I și II coprins și ambele ronduri, adică pe o suprafață de 23000 metri pătrați.

Pentru șoseaua negudronată s'a întrebuințat piatră spartă de gresie de 0^m,02—0^m,06 ; pentru partea care s'a gudronat, piatră întrebuințată a fost granit de Turcoaia spartă în dimensiuni de 0,02—0,04.

Refacerea șoselei s'a executat în modul următor : s'a săpat

(1) Chestiunea suprimării prafului pe șosele, mai ales acum când automobilismul iea o desvoltare din ce în ce mai mare, preocupă de o potrivă pe Ingineri și medici.

Se observă, cu mult temei, cât preț se pune pe apa fără microbi și cât se neglige curățenia aerului : un litru de aer poate conține 23 microbi patogeni pe drum ordinar și numai 9 pe drum gudronat.

Asupra încercărilor numeroase făcute mai ales în Franța, s'au publicat multe articole în revistele : „Génie Civil“, „Buletin du Touring Club“, „Annales des Ponts et Chaussées“ și acum în urmă un raport de misiune foarte eomplet a apărut în „Annales des travaux publics de Belgique“, fascicula din Decembre 1907, a cărui concludsiune este că „gudronarea șoselelor împetruite este susceptibilă de a intra în practică“.

În coloanele Buletinului societăței politencice s'au publicat de mai multe ori încercările făcute în acest sens în străinătate, s'a descris materialele, uneltele și rezultatele obținute acolo, ceia-ce va înlesni comparațiunea cu încercările făcute la noi în țară.

pe o adâncime până la 0^m.12 și pe 12,50 lărgime ; rezultatul acestor săpături s'a dat la ciur de 0^m.02 ; piatra rămasă s'a așezat din nou pe șosea ; profilul șoselei s'a complectat pe porțiunea negudronată cu piatră de gresie, iar pe cea gudronată cu piatră de granit ; în mijlociu s'a pus piatră nouă pe o grosime de 0^m.06.

Odată piatra pusă s'a început cilindrarea udându-se bine șoseaua fără a adăogi nisip până când piatra se așeza ; după aceasta se așternea un strat de nisip care prin udare abondentă pătrundea între rosturile petrelor ; se reîncepea cilindrarea și se continua până când roțile cilindrului nu mai lăsau urme apreciable.

Lucrarea a început la 11 August și la 18 Septembre a fost terminată ; timpul disponibil a fost scurt ; pentru ca circulațiunea trăsurilor — care nu putea fi multă vreme întreruptă — să nu degradeze șoseaua încă nesuficient întărită, s'a acoperit cu un strat de nisip de 0^m.05 grosime, înainte de a se începe gudronarea.

Operațiunea refacerii șoselei coprins și cilindrarea s'a executat pe circa 33000 m. p. din cari 10000 cu piatră de gresie costând lei 1.25 m. p. iar 23.000 m. p. cu piatră de granit costând lei 1.80 m. p ; metru cub de piatră de granit spartă dela 0^m.02—0^m.04 costă 22 lei metrul cub adus pe șantier.

Gudronarea s'a făcut cu **gudron** rezultat din fabricațiunea gazului de iluminat, care a costat 75 lei tona.

Cam la 10 zile după ce șoseaua se dăduse provisoriu circulațiunei se procedă la gudronare.

Uneltile întrebuințate au fost :

a) Sacale de 1500 litri în care era adus gudronul dela usina de gaz ; în locul aparatului de stropit se adaptase un robinet.

b) Trei cutii de vagonete Decauville serviau pentru a încălzi gudronul ; sub fiecare din aceste cutii puse pe niște capre de fer se făcea focul cu cărbuni de lemn în niște focare de tablă de fer rulante făcute ad hoc.

c) Șase stropitori de tablă de fer la care se adaptase site cu găuri de circa 0^m.003.

d) câteva perii de piazzava.

Operațiunea gudronării se făcea în modul următor :

Se închidea circulațiunea pe jumătate din lărgimea șoselei ; se mătura bine nisipul ; dacă parte din nisip se întărise și adera la șosea astfel încât nu se putea curăța prin mătură până ce să se zărească

piatra, atunci se proceda la îndepărtarea acestui strat de nisip întărit, fie prin spălarea șoselei cu un furtun cu lance, fie cu târnăcopul.

După ce se curăța șoseaua așa în cât să aibă aparența unui fel de mozaic, și când era perfect uscată se proceda la încălzirea gudronului; se observa, la început, ca temperatura gudronului să nu treacă de 75° — 80° c. pentru ca prin producerea de gaze gudronul umflându-se să nu dea pe din afară; mai târziu observându-se că acest fenomen nu se produce s'a ridicat temperatura până la 95° ; rezultatul a fost mai bun, gudronul fiind mai fluid pătrundea mai bine în șosea.

Odată obținută temperatura voită constatată cu un termometru, gudronul era turnat în stropitori cu care era împrăștiat pe șosea; o echipă de oameni cu măști de prazzava îl întindeau și egalisau pe șosea.

Este de semnalat că oameni care executau lucrarea și mai cu seamă acei ce supravegheau încălzirea gudronului și turnau în stropitori sufereau de tumefierea brațelor și a feței.

Operațiunea nu se începea înainte de ora 9 a. m. și se termina cel mai târziu la 5 p. m. adică atunci când temperatura era de minimum 20° .

După ce se întindea primul strat de gudron — cam un kilogram și jumătate pe metru pătrat — se lăsa 24 ore, și în urmă se turna un al doilea strat (de circa jumătate de kilogram pe m. p.); când acest al doilea strat începea să se svânteze se presăra nisip cernut pe o grosime de 2—3 milimetri; darea în circulațiune nu se făcea decât după 3 zile cel puțin.

Procedându-se astfel, gudronul a pătruns în șosea la o adâncime de 0^m.03—0^m.05, iar deasupra s'a format un strat de gudron de câțiva milimetri grosime, care după câteva zile lua aparența asfaltului.

Costul gudronărei unui metru patrat de șosea a revenit aproximativ la 0.22 descompus astfel: 0.15 gudronul, 0.005 combustibilul și 0.065 manopera.

Operațiunea deși făcută cam târziu și în pripă a reușit destul de bine; șoseaua s'a păstrat, un an de zile, fără praf și fără noroi afară de acel adus de pe șoselele vecine.

Rulagiul pe șosea era foarte plăcut, iar mirosul de gudron nu era desagreabil.

Dar, după un an stratul de gudron de deasupra șoselei dispăruse aproape complet pe unile locuri, în special pe partea

dreaptă mergând din piața Victoriei spre rondul II, fapt explicabil de oarece pe această parte trăsurile circulă în trapul mare al cailor, iar pe stânga se întorc la pas sau în trap mic.

În toamna anului 1906 au început să se ivească câteva gropi mici și rare cari s'au reparat. Reparațiunea însă a fost grea de oarece pe de o parte materialul cel nou nu adera la cel gudronat, iar gudronarea nu se putea face bine din cauză că pentru suprafețe așa de mici piatra nu se mai cilindra ci se bătea numai cu maiul.

În 1906 s'a turnat un nou strat de gudron peste șosea. pentru ca să se reformeze stratul dispărut.

În vara anului 1907 gropile au început să se îmulțească; deși aveau mică întindere erau însă prea dese ca să se mai încerce o reparațiune; șoseaua s'a refăcut iarăși însă de data aceasta nu s'a mai putut gudrona.

În definitiv această primă experiență a dat un rezultat bun din punctul de vedere al suprimării prafului și noroiului, dar șoseaua s'a refăcut după doi ani adică ca de obicei.

Sunt convins că durata ar fi fost mult mai mare dacă s'ar suprima colții potcoavelor cari sunt cel mai teribil distrugător al șoselelor împetruite.

Am voit să întrebuițăm pentru gudronare produse de petrol dar în comerț nu am găsit nici un produs propriu acestei operațiuni, unele fiind prea fluide, iar altele prea vâscoase și lipsindu-le în general proprietatea de a lega piatra spartă.

S'au mai făcut încercări de gudronare pe splaiul I. C. Brătianu și pe Bulevardul Maria și s'a obținut la început aceleași rezultate; aceste șosele nefiind măturate și curățate de noroiul adus din prejurimi, stratul de gudron superficial a dispărut și mai repede.

Încheiem, aceste rânduri observând că din un studiu prezentat primăriei de d-l Inginer Toma Ionescu, rezultă că stropitul cu **Westrumită** în loc de gudron, ar costa 42 bani pe metru pătrat, costul tonei de Westrumite fiind 300 lei; șoseaua trebuie a fi refăcută ca și pentru gudronare, astfel ca costul total pe metru ar reveni:

Gudronare lei $1.80 + 0.22 = 2.02$

Westrumisare lei $1.80 + 0.42 = 2.22$

Petre Ionescu

Inginer

Șeful serviciului de Poduri și
Șosele al Capitalei

EXTRASE DIN REVISTE STREINE

Construcțiuni

Construcțiunea în beton armat. — „*Journal of the Association of Engineering Societies*“ No. 6 1907, publică o dare de seamă asupra unor debateri foarte interesante privitoare la **fundațiuni, coloane și grinzi în beton armat.**

Dăm păreri mai însemnate emise :

Pentru **fundațiuni** de coloane, secțiunea octogonală este de preferat celei patrute ; adâncimea bazei coloanei, egală cu jumătatea lărgimei coloanei la bază ; barele fundației la 75 mm. distanță de fața ei inferioară pentru a împiedica oxidarea.

Coloanele cele mai economice sunt acele de beton fără armatură ; numai când eforturile sunt foarte mari și spațiu restrâns sunt de preferat coloane de beton armat.

S'a citat o coloană de m. 0.86×1.15 care suporta 750 tone ; în mijloc 2 bare de 10 cm. diametru și 4 de 7,7 cm ; lângă pereți de m. 1.15 cinci bare de oțel de 2,54 cm.

Grinzile cele mai economice au înălțimea de $\frac{1}{10}$ până la $\frac{1}{14}$ din deschidere.

Barele de armaturi să fie depărtate de $2\frac{1}{2}$ la 3 ori diametru lor în sens orizontal și de 2 ori în sens vertical precum și dela fața grinzii.

Pentru grinzi în T, grosimea dalei să fie lângă grinda $\frac{1}{3}$ sau $\frac{2}{5}$ din înălțimea grinzii.

Noua mașină pentru tunele. — *In Ores and metals din Octombrie 1907*, Denver descrie un nou aparat de săpat care ar fi superior tuturor celor cunoscute până acum.

„Proctor Tunneling machine“ consistă în o roată de tuciu cu

4 segmenti; mecanismele sunt așezate în 4 brațe înzestrate fiecare cu câte 5 ciocane puternice. Aerul comprimat vine prin arborele roții și pune 'n mișcare ciocanele, ca și cum ar fi conduse de mână omenească.

Materialul săpat cade pe un transportor, care-l depărtează de frontul de atac.

Influența curenților electrici asupra betonului armat. — *La American Institute of Electrical Engineers 1907.* În America, s'au făcut încercări pentru a se ști care este acțiunea electricității asupra metalelor acoperite de ciment Portland.

În aceste experiențe s'a căutat a determina intensitatea curențului și timpul necesar pentru ca ferul sau oțelul așezat în beton să fie atacat.

Iată cum s'au făcut experiențele :

Se făceau în tipare de metal, blocuri de mortar de ciment Portland și nisip în proporții egale ; în mijlocul fiecărui bloc era o bară de fer de 5 cm. ; blocurile erau puse unele în apă dulce, altele în apă de mare ; un curent electric de 0.1 amperi străbătu continuu aceste blocuri legate în serie.

Alte blocuri, de aceeași compoziție, puse 'n aceleași condiții nu erau strebătute de nici un curent.

La sfârșit se făcu comparațiune între ele ;

La blocurile supuse curentului electric betonul se desfăcea în plăci mici și ferul perduse din greutatea sa.

Alte experiențe făcute cu alte cimenturi dădură aceleași rezultate, în cât se poate conchide că natura cimentului nu influențează asupra acestor fenomene.

Văpsirea cu ulei a ferului nu constituie un izolant continuu rezistent contra umidității.

Încheerea este că dacă un curent electric trece prin armatura metalică, acest curent străbate în masa betonului armat, care nu este un izolant, ci din contra se comportă ca un electrolit și atât ferul cât și betonul sunt alterate.

Electricitate aplicată

Energie transmisă cu tensiune de 46.000 volți. — În „*Revue Industrielle* No. 36, 1907 se descrie instalațiunile pentru transmisiune de putere dela Caffaro (cădere de apă de 250 m. înălțime cu 5 la 6 m debit) la Brescia la o distanță de 57 km.

Uzina centrală cuprinde 4 grupe formate fiecare din o roată idraulică Pelton de 2500 H. P. și un alternator trifasat dând curenți sub 10.000 volți; transformatori cu bae de ulei și recire de apă ridică voltajul la 46.000 volți.

Randamentul este în plină sarcină, pentru alternatori 95.8% și pentru transformatori 98.5%.

Canalizarea este din 2 linii formate de câte 3 fiare de aramă de 6.5 m/m. diametru.

Poduri

Efectul dinamic al supraîncărcării. In „Engineering News” 1907, p. 301—304, Heny Prichard după ce arată încercările făcute în timpul din urmă asupra rezistenței oțelului întrebuințat în construcțiunea podurilor, stăruie în mod deosebit asupra sporirii eforturilor provocată de iuțea trenurilor și dă rezultatele obținute atât de autor cât și de profesorul Turneaux.

Iuțea km.	Sporul la sută
64	12—13
80	19—21
97	27—30
113	37—40
129	48—53
145	61—67
161	75—83

Edilitate

Arderea gunoaelor pentru producerea energiei electrice. In „Electrotechnische Zeitschrift” No. 26 sqq, 1907, D-l Dettmar arată încercările făcute în Germania, după exemplul. Angliei unde în 160 de orașe sunt instalațiuni de asemenea natură, din care unile de mai bine de 30 ani; în Anglia sunt orașe cu populațiune mai mică de 10.000 locuitori înzestrate cu asemenea instalațiuni.

În țările germane, cea mai veche instalațiune este la Hamburg din 1906.

La Zürich (1) și la Brunn sunt cuptoare cu grătare.

(1) Instalația descrisă de d-l Stroescu în coloanele buletinului.

La Benthem și la Wiesbaden sunt cuptoare fără grătare, după un procedeu mai nou a D-rului Clemens Dürer din Charlottenberg.

La Fiume s'a aplicat cuptoare de sistemul Herbertz.

Conclusiunea pentru Germania este că arzând gunoarele orașelor se poate obține unitatea de putere cu un preț cu 50% mai mic decât cu cărbuni.

Punctul cel mai important pentru asemenea instalațiuni este puterea calorifică a gunoaelor disponibile.

Puterea calorifică a gunoaielor variază mult chiar în Germania :

Wiesbaden	2.300	calorii
Frankfurt	2.250	"
Kiel	1.800	"
Berlin	1.000	"

Când au mai puțin de 1.400 calorii este nevoie a amesteca și cărbuni.

În „*Gesundheit*“ No. 12, d-l Bayer descrie uzina pentru gunoae dela Kiel, oraș cu 170.000 locuitori, și dă amănunte asupra organizării pentru adunarea gunoaelor : recipientele de gunoae sunt ridicate de 2 ori pe săptămână dela fiecare imobil ; sunt 6.659 imobile ; se transportă zilnic 1.850 recipiente ; o căruță ridică odată 44 recipiente, face 3 transporturi pe zi și descarcă totul, în 5 minute d'adreeptul la partea superioară a unui rezervoriu ; în urmă gunoaele sunt arse în cuptoare sistem Herbertz.

Drumuri de fer ✓

În Suedia se execută la căderile de apă dela Gullspang, o uzină electrică capabilă de a produce 150.000 cai.

Această putere va servi a pune 'n mișcare prin electricitate trenurile de pe liniile din Suedia ; totalitatea căilor ferate din această țară vor fi astfel transformate.

După calculele făcute ar rezulta o însemnată economie.

Industrie

Participarea lucrătorilor la beneficii. — Timp de 6 ani — cei din urmă — „Uzina Buritt et Comp.“ din Connecticut a aplicat acest sistem în următoarea modalitate :

Participau numai acei ce lucrau continuu și de un an cel puțin.

Salariile plătite lunar erau aceleași ca și 'n celelalte fabrici.

La sfârșitul anului, când se făcea inventarul, după ce se scădea 6 la sută pentru capital, profitul se împărțea proporțional cu capitalul total de o parte și suma salariilor de alta.

În cursul anului se reținea 10 la sută asupra salariilor pentru a face față în caz de perderi, care erau de asemeni eventual împărțite în aceleași proporții între cele două părți.

Rezultatul a fost mulțumitor pentru companie ca și pentru lucrători, realizându-se astfel vorbele lui Mazzini adresate lucrătorilor: „ați fost sclavi, în urmă servi, după aceia salariați și veți ajunge asociați“.

Navigațiune

Transformarea canalului, „Kaiser Wilhelm“, legând marea Nordului cu marea Baltică este studiată și ar costa 350 milioane de franci.

Lărgimea fundului ar fi de sporit dela 22 m. la 44 m. și adâncimea dela 9 m. la 11 m. și chiar la 14. m.

Curbele cu raze de 1.200 înlocuite prin curbe de 1.800 m.

Transformarea ecluselor, suprimarea podurilor turnante.

După trecere de abia 20 ani de la executare, când veniturile abia ajunsese a acoperi cheltuelile, noua lucrare va întâmpina de sigur greutăți financiare.

BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

PARTEA TEHNICĂ

Ședința Comitetului de la 22 Decembrie 1907

Ședința se deschide la orele 9.15 sub președenția d-lui *I. Gh. Cantacuzino*.

Prezenți d-nii membrii: *E. Balaban, G. Constantinescu, Al. Cottescu, S. Gheorghiu, N. Hârjău, A. Ioachimescu, I. Ionescu, E. Pangratti, Al. Pericleanu, G. Popescu, A. Saligny, M. Saligny, I. Theodor și V. Voiculescu*.

Se citește procesul-verbal al ședinței precedente. Cu această ocaziune se naște o discuțiune, la cari iau parte d-nii *Cantacuzino, A. Saligny și Al. Cottescu* asupra faptului dacă în procesul-verbal să se treacă toate consfăturile și schimbările de vederi ce au avut loc înainte de alegerea Președintelui.

D-l *Ionescu* spune că atât vechiul regulament cât și obiceiul de până acum era ca procesul-verbal să rezume toate părerile și ideile emise de membrii Comitetului, căci numai ast-fel membrii Societății pot fi puși în curent cu ce se face aci.

Se admite suprimarea unor părți din procesul-verbal și se decide ca pe viitor, pentru a nu se mai face ștersături în condica de procese-verbale, să se prezinte mai înainte conceptul la aprobarea Comitetului și numai după aprobare să se treacă în acea condică definitiv.

Procesul-verbal se aprobă cu oare-cari modificări.

La ordinea zilei bugetul și chestiunea Buletinului :

D-l *A. Saligny* cere intervertirea ordinei de zi spre a se începe cu Buletinul ; această chestiune trebuie să fie regulată înainte de

sărbători pentru a se putea lua măsurile necesare pentru publicarea revistei.

Propunerea se admite.

D-l Președinte *Cantacuzino* spune că anul trecut fusese prevăzut 8000 lei pentru buletin și s'a cheltuit 7363. Pentru anul curent s'a prevăzut tot suma de 8.000 lei; putem să intervenim însă ca Buletinul să fie o sursă de venituri pentru Societate: anunțurile pot fi sporite și în acest scop acțiunea fie-căruia din noi este necesară; pentru buletinul oficial, nu se dă de cât 10 numere Ministerului; ar trebui ca acest Buletin să nu lipsească din toate biourile tehnice ale Statului sau Județelor; vom mai interveni și la celelalte Ministere pentru abonamente la Buletin.

D-l *Ioachimescu* este de părere că ar trebui insistat să se aboneze la Buletinul Societății, bibliotecile tehnice de pe lângă diferite Servicii.

D-l *Voiculescu* este de părere să se ceară Ministerului sporirea sumei de la 3000 la 4000 lei, întru cât acea sumă abea acoperă cheltuelile de publicare, neținând seamă de celelalte cheltueli ce le face Societatea pentru tipărire, cu corecturile, etc.

D-l *Președinte* spune că în ceea-ce privește redacția Buletinului, d-l *V. Cristescu* care fusese însărcinat până anul trecut cu aceasta, fiind numit Director al fabricii de la Letea, nu mai poate continua a fi redactor; cum însă chestiunea de redacțiune este foarte importantă, d-sa s'a preocupat de aceasta și a căutat să găsească o persoană care să dispuc de timp și care să inspire destule garanții. D-sa comunică că d-l *C. Răileanu*, inginer-șef și Directorul fabricii de chibrituri a acceptat această însărcinare sub rezerva aprobării Comitetului.

D-l *A. Saligny* spune că a vorbit cu d-l *Răileanu* în această privință, îl recomandă Comitetului și zice că trebuie să fim mulțumiți că d-sa și-a luat această grea sarcină.

Comitetul aprobă numirea d-lui *Răileanu* ca redactor al Buletinului.

D-l *I. Ionescu* face o propunere în privința Buletinului și spune că fiind de mult timp în Comitet cunoaște toate eforturile cari s'au făcut pentru a se pune Buletinul nostru la nivelul Buletinelor societăților similare din străinătate, nu s'a ajuns însă până acum la acest rezultat în ceea-ce privește publicarea lucrărilor importante sau chiar

a celor curente ce se fac la noi în țară. Arată cum acum trei ani s'a ales ca redactor Secretarul Consiliului tehnic pentru a se da la Buletin lucrările ce trec pe acolo și cum d-l *Cottescu*, fostul nostru președinte, a cerut la Minister autorizarea pentru acest lucru. Rezultatul așteptat nu s'a obținut, după cum cunoașteți. Din experiența care o are și din cazurile pe care le cunoaște, d-sa atribue nepublicarea lucrărilor în Buletin faptului că ingineri bătrâni nu au timpul să scrie articole pentru Buletin, iar celor tineri nu li se permit să publice lucrările făcute de servicii, lucrări care nu sunt numai ale lor proprii. Inginerilor trebuie apoi să li se dea timpul și mijloacele necesare pentru a studia și redacta articolele. Numai dacă Directorii și șefii de Serviciu ar permite, ar îndemna și ar impune publicarea lucrărilor făcute, numai atunci Buletinul ar fi Monitorul descrierii lucrărilor tehnice de la noi din țară. De aceea d-sa propune pe lângă redactorul responsabil pentru scoaterea regulată a Buletinului să se aleagă un comitet de patronaj al Buletinului compus din Directori și șefi de Serviciu din diverse Ministere și din persoanele cele mai bine cunoscute în diferite specialități, cum se face la alte reviste străine. Membrii acestui comitet nu scriu, sau scriu rar, în schimb ei caută să procure materii pentru acele reviste. D-sa își exprimă speranța că cu un asemenea comitet de patronaj, Buletinul nostru va prospera; în tot cazul este evident că dacă n'ar îmbunătăți starea actuală, în nici un caz nu o va înrăutăți, și de aceea roagă comitetul să accepte ideea și să o experimenteze.

D-l A. *Saligny* spune că această propunere nu poate fi decât acceptată. Comitetul de patronaj pus sub președinția Președintelui Societății ar putea da un bun avânt Buletinului nostru.

D-l Președinte *Cantacuzino* spune că punerea Buletinului sub patronajul unor persoane bine cunoscute, ar da un mare succes moral Buletinului; acel Comitet se va imprima pe fie-care număr din Buletin, iar membrii lui vor căuta să ajute realmente Buletinul.

Comitetul aprobă alegerea unui Comitet de patronaj.

D-l G. *Constantinescu* cere o explicare asupra celor spuse de d-l *Ionescu* și anume dacă Comitetul de patronaj are rolul de a impune inginerilor să publice lucrările sau numai de a li se da permisiunea de a publica. Serviciile au dat voe și dau încă să se publica ori-ce.

D-l *Ionescu* spune că nu a vorbit de presupuneri ci de lucruri

pozitive pe care le cunoaște personal. Crede însă nemerit a nu cita anume cazuri.

D-l *Cantacuzino* răspunde d-lui *Constantinescu*, că Comitetul de patronaj nu va avea rolul de a obliga, ci de a îndemna și a permite să se publice. Membrii lui pot face cum vor crede și cum vor putea mai bine, neavând mandat imperativ dela Societate.

D-l *G. Constantinescu* spune că mijlocul propus de patronare este slab. Cum vom obține lucrările particulare? S'a făcut expoziția, s'a ținut Congresul Petrolifer și nu s'a publicat nimic despre ele. Cauza este că până acum a fost redactor unic; trebuie comitetul de redacție compus din mai multe persoane, așa că fie-care să-și ea o chestiune de studiat. Cere un comitet de redacție compus din 5 tineri care să se ocupe de Buletin; să facă descernământul articolelor primite spre a nu transforma Buletinul numai în o simplă cronologie a lucrărilor. Spune apoi că sunt mulți tineri cari stau cu articolele gata în sertar și nu le trimit căci nu știu dacă ele sunt primite sau nu la redacție. D-sa spune că a publicat o nouă teorie a betonului armat și că mulți i-au spus că acel articol nu făcea pentru Buletin, că nu pricep funcțiunile hiperbolice din el. Aceasta ar trebui lămurit; să se știe ce se poate publica și ce nu.

D-l *Ionescu* spune că nu știe să se fi trimis la Buletin vre-un articol în ultimii 3 ani, care să se fi respins de la publicare. Din contră știe că redactorul trebuia să alerge mult după articole.

D-l *Periețeanu* spune că nu crede că articolele d-lui *Constantinescu* să nu fi fost pricepute de membrii Societății. E de părere cum că în Buletin să nu se publice chestiuni de analiză pură; se poate publica însă ori-ce chestiuni de matematică, aplicate la arta inginerului.

D-l *Hârjău* spune că d-l *Constantinescu* cere mai mulți redactori. D-sa aprobă ideia aceasta, însă d-sa vede în Comitetul de patronaj, comitetul de redacție ce-l cere d-l *Constantinescu*. Patronarea nu trebuie să se ia aci în sensul vag obicinuit, ea va fi efectivă, căci fie-care membru va stăruia pentru ridicarea nivelului Buletinului. Dacă nu s'a publicat nimic pentru Expoziție și Congresul Petrolifer, este că nu s'a găsit nimeni care să scrie ceva și să trimită la Buletin. Comitetul de patronaj nu va opri pe tineri de a lucra, ci din contră îi va sfătui și îi va îndemna. Ideia de patronaj este excelentă și trebuie menținută.

D-l *Ioachimescu* spune că sistemul cu mai mulți redactori s'a

aplicat deja și n'a dat rezultate. Redactorii se lasă unul pe altul și Buletinul nu e la timp. Redactorul trebuie să fie unic; el nu este scriitorul, ci cel ce adună materia, o coordonează și face toate operațiunile necesare până la aparițiune. Experiența a arătat că numa cu un singur redactor responsabil Buletinul apare regulat.

D-l *Cantacuzino* spune că dacă Comitetul de Patronaj găsește că ar fi chestiuni de studiat, nu-l împedică nimica ca să însărcineze pe unul sau mai mulți tineri care să studieze. Comitetul Societății este responsabil de publicarea Buletinului, trebuie însă o persoană care să-l execute. Redactorul este indispensabil și trebuie să fie unic.

Dacă el însă nu poate să îndeplinească această însărcinare, va putea să-și ea ori-câte ajutoare va voi, noi însă trebuie să știm cine răspunde de aparițiune.

Vom căuta apoi să ameliorăm succesiv Buletinul, toate măsurile nu se pot lua deodată.

D-l *G. Constantinescu* luând din nou cuvântul spune că ar trebui să fie stimulați puțin cei ce scriu. Nu s'a reușit numai prin mijloacele aplicate până acum, nu se va reuși nici cu Comitetul de Patronaj. Trebuie tineri care să scrie. Citează „Gazeta Matematică” și „Revista Petroleului și de Mine” cari au fost scoase de tineri și au reușit.

D-l *Președinte* spune că nu înțelege de ce stimulent vorbește d-l *Constantinescu*. Crede că singurul fapt al publicării operelor cuiva este cel mai puternic stimulent.

D-l *Constantinescu* cere plata articolelor, tot cea ce prisosește din venitul Buletinului să fie repartizat la cei ce scriu în Buletin.

D-l *Președinte* arată revista „Geniu Civil” la care este un comitet superior de redacțiune ai cărui membrii nu scriu, sau scriu rar, și un singur redactor șef care se ocupă cu imprimarea. Buletinul nu va putea apare bine de cât dacă se vor găsi persoane cu bună voință pentru el; în ceea-ce privește plata articolelor, aceasta este un desiderat pentru viitor, când vom dispune de excedente.

D-l *Ionescu* spune că sistemul cu plata articolelor a fost încercat de d-l *I. Brătianu* când a fost redactor al Buletinului care a pus plata sa la dispoziție pentru a se plăti articolele. Sistemul n'a dat rezultate. În Buletinul din acel an articolele cele mai importante au fost cele scrise fără plată după insistențele puse pe lângă ingineri de către d-l *Anghel Saligny* care era atunci Președintele Societății.

D-l *Pangrati* spune că este lucru obicinuit ca să se propue de multe ori lucruri cari au fost experimentate și n'au dat rezultat, și aceasta nu numai la noi, dar și la alte reviste. D-sa vorbește în cunoștință de cauză căci a fost redactor la mai multe reviste literare, politice, etc. și nu dintre redactori numai cu numele, dar care a scris și le-a susținut bănește. Cunoaște apoi situația și la alte multe reviste de la noi. Nici una din ele nu poate să plătească articolele ce i se trimit. „Convorbirile Literare“ ce apar de atâta vreme, de abia anul acesta și-a putut acoperi cheltuelile cu veniturile ei proprii. „Viața Românească“, cea mai răspândită revistă de la noi de abia plătește unele articole literare, de și are peste 3000 cititori; ea este însă în deficit până azi. Cu lipsa de scriitori de la noi, cu numărul restrâns de cititori și cu multe ocupațiuni ce trebuie să avem pentru a putea trăi, nu este posibilă o mișcare mai mare pentru scris și citit. Dacă sunt unele reviste care reușesc la noi, aceasta se datorește faptului că la ele sunt câte 2—3 persoane care 'și pun toată voința și timpul disponibil, și alții cari o susțin bănește, cum e la „Gazeta Matematică“ de care a vorbit D-l *Constantinescu*. Trebuie și noi să câștigăm cât mai multă bună-voință, însă trebuie să numim un singur redactor responsabil, care să adune materia, cea ce nu e ușor, căci mulți promit și puțini dau. Redactorul să se ocupe cu ceea ce se numește bucatăria Redacției. Ideia dată de d-l *Ionescu* este bună căci ea este rezultatul experienței pe care o fac cei ce scriu. Tinerii nu au trecerea celor bătrâni; celor mici li se refuză ușor, celor mari mai greu sau chiar de loc. Membrii Comitetului de Patronaj nu vor scrie, nu vor imprima, ci vor stăruî, îndemna și ruga pe alți să facă articole. Comitetul de Patronaj ar trebui să se adune odată pe lună și la ședințele lui să se cheme și acei tineri cari vroesc să scrie. Redactorul șef, sau ori cum s'ar numi, trebuie să fie unul singur. După cât cunoaște pe d-l Răileanu i se pare că d-sa ar putea îndeplini cu succes această însărcinare.

D-l *Cantacuzino* propune ca în loc de Comitet de Patronaj, să se zică *Comitet superior de redacțiune* ca să nu se creadă că acel comitet nu are un rol bine determinat. El va lucra după cum va crede mai bine, fără a i se da atribuțiuni anumite, sau a-i împune ședințe.

Se aprobă denumirea de *Comitet superior de redacțiune*.

D-l *Balaban* nu e de părere ca Comitetul superior să ție ședințe. E destul ca redactorul să se ducă pe la fie-care membru.

D-l *Cantacuzino* cere să fixăm o ședință în care să se aleagă acel comitet.

D-l *Saligny A.*, cere a se face azi alegerea celui Comitet.

D-l *Cantacuzino* spune că nu trebuie să ne grăbim, ca să nu uităm persoane care putea să ne fie de mare folos; să facem numai o încercare a alcătuirii listei.

D-l *Theodor* susține fixarea de pe acum a listei, care va trebui să se publice în numărul de pe Ianuarie.

Se procedează la formarea listei Comitetului superior de Redacțiune.

D-nii *A. Saligny* și *E. Pangratti* sunt de părere a nu se pune prea multe persoane.

D-l *Ionescu* cere ca să nu rămâie specialitate ne reprezentată în Comitet ca arhitecți, militari, etc.

Se ia în discuțiune bugetul Societății.

La venituri, se sporește față de anul trecut suma cu dobânzile celor 8.000 lei depuși anul acesta; la cotizațiuni se prevede numai cotizațiunile pe anul 1908 a tuturor membrilor, iar la anunțuri se sporește suma cu 700 lei, după rezultatul obținut anul trecut.

La cheltuieli, d-l Președinte spune că este de părere, pentru a da viață Societății să le sporim și să renunțăm la excedente mari, cari lasă Societatea în lăncezire. Se admite un spor de 1.400 lei la chiria localului față de anul trecut; 500 lei spor la întreținerea mobilierului; un adaos de 150 lei pentru abonamente la reviste între cari „Convorbiri literare” și „Viața Românească”. Se ridică cu 200 lei capitolul „Imprimare”, din cauza epuizării rezervelor ce aveam. Se sporește la 1.000 lei de la 500 capitolul „Biblioteca” pentru cumpărare de cărți tehnice. Se mai adaugă 300 lei la luminat în vederea conferințelor ce se proiectează a se ține anul acesta. În fine se admite sporul de 1.200 lei la „diverse” în vederea unor cheltuieli ce probabil va fi nevoie a se face în cursul anului și a căror comunicare se va face ulterior.

Cu modul acesta bugetul se prezintă cu cifrele indicate în anexă și se aprobă.

Ședința se ridică la orele 11 p. m.

Aprobată în ședința Comitetului de la 4 Februarie 1908.

Președinte, I. GH. CANTACUZINO

Secretar, I. D. Teodor

BUGETUL DE VENITURI ȘI

(1 DECEMBRIE 1907)

VENITURI

(Votat în ședința comitetului)

No. curent	NATURA VENITURILOR	Sume prevăzute în anul 1907	Sume prevăzute a se încasa în anul 1908	DESVOLTĂRI
1	Sold din anul 1907 . . .	717,89	261,70	
2	Dobânda capitalului social .	6.024,75	6.585,00	
3	Incasări din cotizațiuni . .	13.830,00	13.626,00	
4	Sumă ce se încasează de la M. L. P., pentru publicarea „Buletinului Oficial”	3.000,00	3.000,00	
5	Din abonamente și anunțuri.	3.300,00	4.000,00	
	Total . . .	26.872,64	27.472,70	

București, 22 Decembrie 1907

POLITECNICA

CHELTUELI PE ANUL 1908

1 DECEMBRIE 1908)

de la 22 Decembrie 1907)

CHELTUELI

No. curent	NATURA CHELTUELILOR	Sume prevăzute în anul 1907	Sume prevăzute a se cheltui în anul 1908	DESVOLTĂRI
1	Chiria localului și abonamentul la apă.	3.600	5.000	
2	Întreținerea localului	800	800	
3	Complectarea și întreținerea mobilierului	1.500	2.000	
4	Încălzitul	1.000	1.000	
5	Luminatul	1.000	1.300	
6	Biblioteca	500	1.000	
7	Abon. la ziare și reviste	1.050	1.150	
8	Buletin și redacție.	8.000	8.000	
9	Imprim. și chelt. de biurou	800	1.000	
10	Lefuri	3.840	3.840	
11	Transporturi și gratificație	300	300	
12	Cheletueli de reprezentare și ajutoare	300	300	
13	Diverse	310	1.500	
	Total	23.000	27.190	

Casier, G. Popescu

REGIMUL DUNĂREI

Studii și lucrări făcute în România pentru cunoașterea regimului acestui fluviu.

— HIDROGRAFIE —

Hidrometrie, Kilometraj. Nivelment

Introducere. — În urma dorinței exprimate de d-l inginer inspector general *A. Saligny*, directorul Serviciilor hidraulice, voi face o scurtă dare de seamă a lucrărilor și studiilor, pentru cunoașterea regimului Dunărei pe porțiunea T.-Severin—Brăila, porțiune cu care s'a ocupat mai de-aproape Serviciul hidraulic. Pe distanța Vâlcio-rova—Gura-văii, s'au făcut studii mai amănunțite de către Unguri, cu ocaziunea construcțiunei canalului dela Porțile-de-fer, iar partea din jos de Brăila intră în sfera Comisiunei Europene Dunărene; dar, chiar în aceste porțiuni sunt studii locale, cari s'au făcut prin porturile noastre, precum și unele studii făcute la Reni, Ismail și alte localități din Basarabia, înainte de cedarea ei, despre care vom menționa câte ceva în cele ce urmează.

Înainte însă de a intra în descrierea studiilor și lucrărilor făcute pentru regimul Dunărei, cred util a expune aci importanța pe care ele o au, nu numai din punct de vedere științific, ci și din punct de vedere tehnic, economic și politic.

Această importanță este de regulă cunoscută de cei ce fac lucrări hidraulice, de cei ce trăesc pe marginea Dunărei și de mulți navigatori: nu sunt însă puțini și aceia care o tăgăduesc și pe cari, deseori 'i-auzi zicând: „după cum s'au făcut pân'acum porturi fără a se avea o hartă hidrografică a Dunărei, tot așa se poate face și d'aci înainte“, și „după cum s'a navigat pân'acum fără o asemenea

hartă, tot așa se poate naviga și 'n viitor". Nu este, bine înțeles, vorba de conducerea sau pilotarea vaselor, care s'a făcut și se va face fără hărți hidrografice, căci cei ce navighează pe Dunăre, cunosc bine linia de navigațiune în părțile în care ea se menține mai mult sau mai puțin fixă; iar în părțile în care șenalul navigabil este mobil, acolo nu se poate naviga, fără a da cu sonda, sau fără a însemna șenalul cu geamandure sau cutii, etc., și a căror pozițiune se schimbă de la o săptămână la alta chiar. Este vorba numai de lucrările, ce ar trebui făcute în vederea ameliorării navigațiunii mai ales la apele mici.

Fie-care fluviu și fiecare porțiune dintr'un fluviu își are individualitatea și particularitățile sale. Concluziunile, care s'au scos din studiul îndelungat și amănunțit al unui râu, nu se pot aplica decât foarte rar și altuia; din observațiunile făcute într'un punct al lui nu se pot trage concluziuni pentru alte puncte depărtate, căci natura albiei râului și a malurilor lui, traseul în plan și în înălțime, cantitatea de apă ce se scurge, importanța și numărul viiturilor mari, exploatarea pădurilor după maluri și chiar navigațiunea, sunt atâtea cauze care modifică regimul râurilor în proporțiuni de necrezut. Un vas înecat, uneori chiar un singur buștean, este sâmburele central din care pornește formarea unui banc, a unui mic ostrov, care cu timpul poate deveni o insulă de mai mulți kilometri lungime! O viitură importantă sau o îngrămădire de ghețuri roade complet asemenea insule și duce materialul mai departe, spre a forma cu el alte insule mai mici, astupă brațe principale și mărește pe cele secundare, schimbă cu totul poziția adâncimilor celor mai mari, trecându-le dela un mal la malul opus, lasă porturi vechi pe uscat și bagă în apă câmpii și sate întregi!

Toate aceste fapte și consecințe nu se pot *ști*, nu se pot *prevede* și nu se pot *impedeca* fără un studiu aprofundat al regimului unui râu și mai ales al unui fluviu.

În chestiuni de asemenea natură, cunoștințele adunate din altă parte nu pot suplini lipsa cunoștințelor locale. Când cineva voeste să facă o instalațiune de fabrică de ex., poate să se ducă în străinătate să viziteze fabrici analoage, să-și adune uvrage referitoare, planuri, etc., pentru ca să facă una analoagă destul de bună. Nu este însă același lucru cu chestiunile privitoare la fluvii. Inginerul care ar fi studiat fluvii ca Missisipi, Nilul, Sena sau altele, în timp îndelungat și cu toată atențiunea nu va fi în stare să facă lucrări

pe Dunăre, ca unul care și-ar fi consacrat toată viața lui tehnică studiului regimului acestui râu.

Aceasta este și explicația, de ce ingineri mari din străinătate, cari au fost consultați pentru lucrările noastre dela Dunăre, nu au dat de cât soluțiuni pe care timpul a dovedit, că nu erau apropiate regimului acestui fluviu.

Legile generale, care s'au dat și se vor mai da asupra regimului râurilor, își au bine înțeles importanța lor; ele însă nu sunt de mare folos pentru multe chestiuni practice. „Pentru a descoperi „punctele slabe ale unui sistem de lucrări anterioare“ zice *Lechalas*, „fără să ne expunem a atribui o influență mare la lucruri, care nu „joacă de cât un rol secundar, trebuie să începem prin a observa „în mod minuțios faptele; însă aceasta nu e ușor. Observațiile pe „un mic număr de scări, cum se face în general, pentru a nu zice „totdeauna, sunt insuficiente“. De asemenea *Dupuit* zice: „Nimic „nu e mai fals și mai periculos, decât metoda, care constă a dezlega „toate problemele, care se prezintă la lucrări publice, cu mijlocul „aplicării exclusiv a unor formule algebrice.... Matematicile sunt cu „totul insuficiente ca să combine unele date, câștigate prin analiză, „cu altele care nu se pretează la calcule de aceeași natură, în „scopul de a deduce soluțiunea cea mai bună. Formulele nu sunt „decât uneltele, care trebuie să dirijeze inteligența, și pe care nu o „pot înlocui. În multe chestiuni, invențiunea este cea, care trebuie „aplicată la fie-care caz și care trebuie să domineze, să dirijeze și „să rezolve. Matematicile sunt pentru inginer, ceeace gramatica „este pentru scriitor: *dirijează ideile, dar nu le produc*“.

În asemenea condițiuni este evident, că singurul lucru ce rămâne de făcut, pentru ca cineva să cunoască un fluviu, este să-l studieze dânsul, dacă,—cum se prezintă cazul la noi—nu l-au studiat alții înaintea lui. Acest studiu trebuie făcut prin adunarea de elemente la fața locului, prin măsurători, observațiuni, ridicări de hărți, etc. iar nu în birouri, prin aplicare de legi generale și de formule.

Toate țările civilizate au făcut și fac încă numeroase sacrificii pentru cunoașterea regimului apelor lor; ingineri celebri și au consacrat viața și și au legat numele lor de studiul unor fluvii ale țării lor, ca *Belgrand* pentru Sena, *Fargue* pentru Garona, *Franzius* pentru Wesser. Ast-fel este destul a spune că în *Franța*, sunt notate viiturile *Garonei* din 1428, 1435, 1599, 1652, 1653; că în 1770, apele acestui fluviu s'au ridicat cu 12^m,43 la Langon, având un debit de

7999^{m3} etc., că apele Senei se măsurau încă de pe la anul 1615, când o creștere a ei s'a ridicat la 9^m,04 pentru a vedea de când se posedă date destul de sigure asupra multor viituri importante.

În Ungaria, observațiuni regulate s'au început a se face încă din 1823 pe Dunăre la Budapesta.

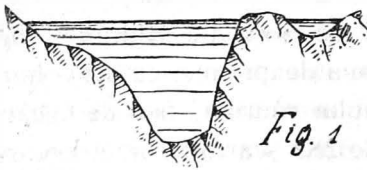
Vom arăta, după o broșură făcută de Serviciul Hidraulic din Ungaria în 1899, pentru a lua exemple mai deaproape, ce dezvoltare are acolo serviciul pentru studiul Regimului râurilor, față de ceea ce este acum la noi. Se dispunea atunci de 282 scări hidrometrice, din care 101 raportau telegrafic și zilnic nivelul apelor; pe când azi la noi sunt 11 scări pe Dunăre, ce raportează zilnic și telegrafic, alte 9 care trimit buletinele cu poșta, iar pe râuri sunt 28 stațiuni ce comunică cu poșta cotele, nu la toate după scări, ci după cum am avut ocaziunea să văd la una din ele, cu o sfoară de care atârână o piatră. În Ungaria Serviciul expediază zilnic celor interesați peste 1000 telegrame în starea apelor normale și peste 3000 în timp de creșteri mari; la noi nu se trimete nici una în timpuri normale și numai câte una, două, la creșteri, deși aceste înștiințări ar avea o importanță deosebită pentru cazurile de inundație. De câte ori ziarele n'au publicat, că vitele sau oamenii au fost surprinși de ape în cutare ostrov, sau pe terenurile inundabile din marginea Dunării, și dezastrele ce-au produs acele inundații. În Ungaria, studiile făcute până în prezent, și multe date meteorologice, ce se culeg zilnic, permit de a se anunța cu destulă exactitate, și cu câteva zile înainte la ce înălțime se vor ridica apele Dunării, Tisei, Dravei etc. așa că riveranii pot lua măsurile necesare pentru apărare din vreme.

În 1899 s'au semnalat 5600 viituri cu 1—5 zile înainte, dintre care 79% s'au realizat cu o aproximație de 10 c. m., 14,5% cu aproximație de 10—20 c. m.; 4,4% cu aproximație de 20—30 c. m., 1,4% cu aproximație de 30—40 c. m., 4‰ cu aproximație de 40—50 c. m., 2‰ cu 50—60 c. m. aproximație și 1‰ cu 60—70 c. m. aproximație.

La noi, în starea actuală de cunoaștere a Dunărei și râurilor noastre, asemenea prevederi sunt imposibil de făcut, căci nu se știe debitul Dunărei la diferite stări de apă, nu se cunoaște secțiunea ei în diferitele profile, secțiune care e cu totul variabilă. Iată de exemplu două secțiuni în Dunăre făcute la distanță de 2 kilometri. Fig. 1 și 2; la unul, adâncimi de 28^m cu lățime de 317 m., iar la altul adâncimi mici 5^m,80 cel mult, cu lățime de 940 m.

La prima secțiune o sporire de debit înalță apele mult, la a a doua ea este mai puțin sensibilă. Informațiuni se cer deseori, dar nu se pot da decât cu totul aproximative. Acuzațiuni aduse servi-

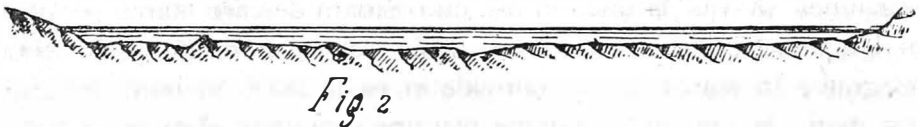
Profil Km 253+400.



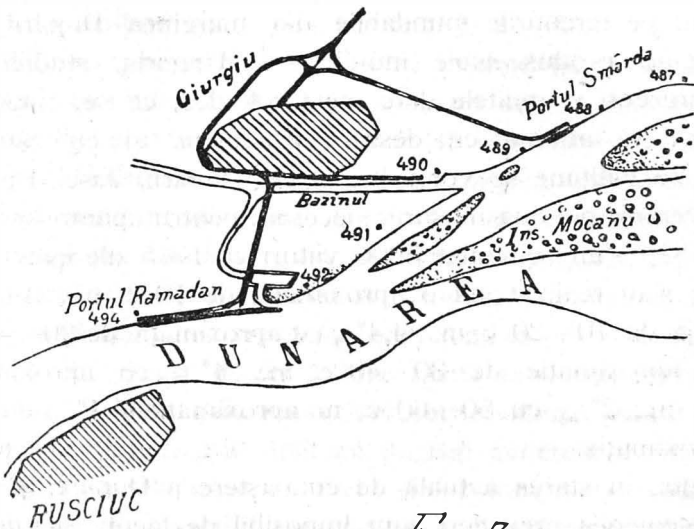
Scara lungimilor, 1:10000.

Scara adâncimilor, 1:2000

Profil Km. 251+400.



ciului nu lipsesc; mi-amintesc chiar, că am cetit într'un ziar, că serviciul a dat drumul prea mult Dunărei... la „Porțile de fer“!.. și astfel a inundat Balta din județul Ialomița!



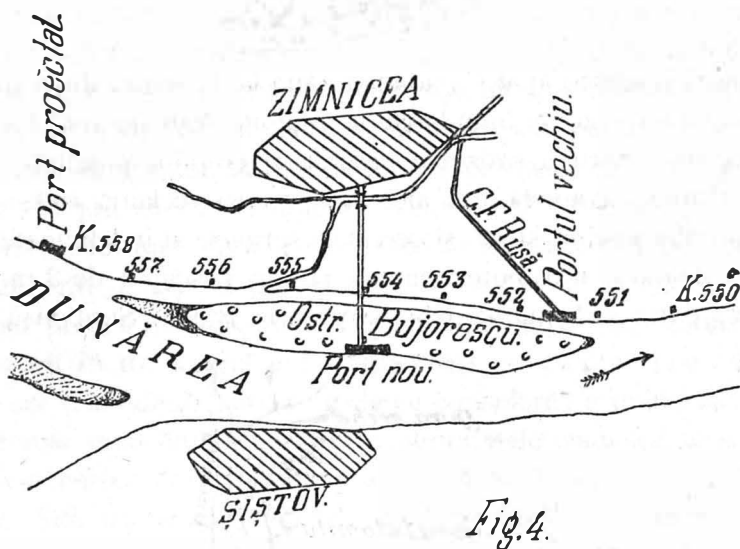
Lucrările, cari s'au făcut și se fac și acum, se resimt în general de lipsa de cunoștință a regimului apelor.

La Giurgiu s'au făcut cheltueli însemnate pentru a se înființa și întreține un port lângă oraș, la bazinul creat în acest scop.

Azi el nu mai servă decât la apele mari. S'a mutat apoi la Smârda, dar și aci, în urma închiderii aproape complete a brațului despre România, nu mai e posibilă nici o încărcare la apele mici. A trebuit să se facă noul port dela Ramadan, în fața Rusciucului pentru a se putea avea un port al orașului Giurgiu.

Pentru orașul Zimnicea, primul port era construit în josul insulei Bujorescu.

Cu timpul însă, după ce jumătate din el fusese distrus de adâncimile mari dela mal s'a potmolit apoi cu totul această parte și s'a proiectat alt port în susul insulei. Nu s'a ajuns să se termine proiectele, darea în licitație etc., că înainte de începerea lucrărilor se potmolește și acea parte.



S'a făcut atunci un port în fața Șiștovului, trecându-se cu o șosea insubmersibilă peste insula Bujorescu, până la Dunăre. Aceste schimbări de proiecte nu s'au putut face fără a face tranzacțiuni, fără a se da despăgubiri antreprenorilor. Asemenea lucruri s'au petrecut și cu alte porturi ca : Cetatea, Turnu-Măgurele, Gura-Ialomiței, Galații.

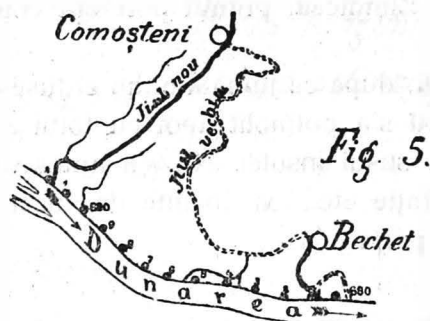
Râurile, care se varsă în Dunăre, au pe de altă parte gurile lor instabile. Astfel Jiul se varsă înainte de 1879 lângă Bechet.

Azi gura lui s'a deplasat cu 12 km. în sus. (Fig. 5).

Ialomița se varsă înainte în aval de insula Vaca ; azi se varsă la Piua-Petrii, cu $10\frac{1}{2}$ km. mai sus ! (Fig. 6).

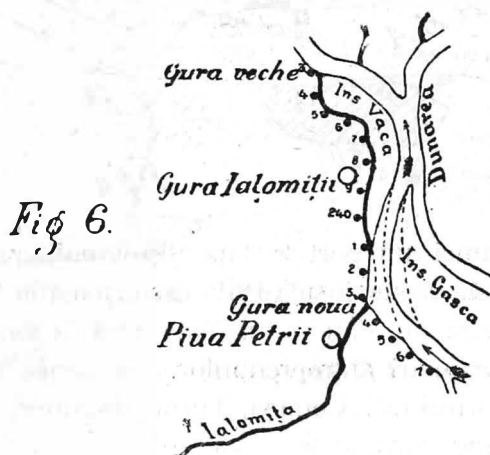
Lucrările cari se fac și se vor face pe malul Dunării pentru

apărare de inundațiuni sau pentru alimentare de bălți, reclamă de asemenea o cunoștință serioasă a regimului Dunărei ; fără această cunoștință nu se pot face lucrări durabile sau lucrări, care să nu aducă pagube însemnate riveranilor. Pentru alimentarea lacului *Greaca* din Ilfov, cu apă dulce de Dunăre, s'a făcut un canal mic de legătură



cu Dunărea ; acest canal s'a adâncit până la 11 metri după o viitură, a mărit întinderea zonei inundabile la anumite stări de apă și a trebuit să fie închis pentru a satisface cererile riveranilor păgubiți.

Lucrările de ameliorare ale navigațiunii reclamă iarăși cunoștința regimului apelor, studii și cercetări serioase și îndelungate. Astfel la noi pe Dunăre s'ar putea naviga cu un pescagiu de 3 m. pe cea mai mare parte a Dunării, dela Severin la Brăila. Sunt însă puncte



și acestea puține la număr, prin care, în timpul apelor mici, nu se poate trece decât cu 2,50, iar în altele, uneori nici cu 2 m. adâncime. Cine navighează pe Dunăre vede atunci șlepuri grămadite în susul acelor obstacole, așteptând, ca vre-o ploaie binefăcătoare prin Germania sau Austria, să ridice apele, ca ele să se poată duce la Brăila, Galați sau Sulina, spre a încărca vaporul ce așteaptă acolo.

Când nu pot aştepta şlepurile fac ceea-ce se zice *limb*, adică descărca din unele în altele spre a le micşora pescagiul şi a putea trece obstacolul.

Prin acele puncte se fac mai în fie-care an dragaje pentru a se găsi o linie cu câţiva decimetri de apă în plus ; însă se întâmplă des ca o lucrare făcută într'un an să nu serve nimic anului următor fără o nouă întreţinere a şenalului navigabil. Este cert, că în scurt timp, această stare de lucruri va trebui schimbată, căci pagubele, ce acele obstacole aduc navigaţiunei şi comerţului, sunt foarte mari. Soluţiuni însă sigure, nu se pot da, până ce regimul apelor nu va fi bine cunoscut.

Din punct de vedere politic, cunoaşterea regimului Dunărei are de asemenea importanţă, căci Dunărea constituie o parte însemnată din frontiera dintre România d'o parte, Serbia şi Bulgaria d'altă parte, Ostroavele de pe Dunăre aparţin unuia sau altuia din statele riverane. şi nu rare ori s'au ivit conflicte pentru ele, sau pentru linia până la care pescarii au dreptul să pescuiască. Abordajele, ce se fac în apele unui stat, se judecă de tribunalele acelu stat. Cum se pot tranşa toate aceste chestiuni, fără a se cunoaşte bine această linie de frontieră, care prin natura ei este mobilă de la un an la altul ?

Noul proiect de convenţiune leagă frontiera de cunoaşterea etiajului Dunării în tot lungul ei ; frontiera merge pe braţul pe care este talvegul cel mai adânc ; două insule se consideră ca unite, dacă între ele nu e mai mult de 30 c. m. apă ; suprafeţele insulelor se socotesc numai dela partea ce nu rămâne sub apă la 3 metri deasupra etiajului, etc. Iată dar o mulţime de consideraţiuni hidrometrice, care intervin în fixarea frontierei.

Cu aceste consideraţiuni termin această introducere şi trec acum la descrierea diverselor studii şi lucrări efectuate până azi.

Hidrometrie

Un serviciu regulat de măsurarea înălţimilor apelor Dunărei nu s'a făcut decât cu începerea anului 1879 de către inspectorul general *C. Aninoşianu*, care a ordonat aşezarea de mire şi citirea zilnică a cotelor în porturile : Turnu-Severin, Calafat, Corabia, Turnu-Măgurele, Zimnicea, Giurgiu, Olteniţa, Călăraşi, Brăila, Galaţi şi Tulcea, şi de unde se trimeteau Serviciului Central, buletine cu cota apelor. De atunci aceste cote se trec în registre în mod regulat.

Înainte de această dată, se mai găsesc măsurători făcute prin unele porturi, fie de administrație, fie de antreprenori cu ocaziunea unor lucrări făcute acolo. Ast-fel în o adresă din 11 Iulie 1870, relativă la portul Giurgiu, se spune: „*D-l inspector, prin raportul No. 57, arată că din cauza etiajului, care în această campanie se menține mai sus, decât în vara trecută, trebuie a se mai apropia linia cheului*“. Aceasta indică, că se făcea încă de pe atunci măsurarea nivelului apelor, și că lucrările se făceau după impresia momentului, iar nu ca rezultat al unei serii îndelungate de observații.

În anul 1872, inginerul portului Reni, comunică că a luat ca reper un monument din curtea unei biserici dărmate, și face un calcul în care arată în câți ani se va distruge orașul Reni, prin mâncările malului, după observațiunile făcute de dânsul dela 1858 până atunci!

În anul 1873, cu ocaziunea unor lucrări ce se făcea la Galați, s'a însemnat cota apelor de la 5 la 25 Septembrie; în anul 1874, de la 7 Maiu până la finele anului, cu întreruperi. Cotele din 1875 nu se cunosc; în 1876 se găsesc cotele de la 26 Iunie la 12 August și de la 14 Noembrie la 31 Decembrie; în anii 1877 și 1878 cotele sunt înregistrate bine.

La Brăila găsim cotele dela 1 Noembrie la 31 Decembrie 1874; în 1875, cu întreruperi, iar de aci înainte, înregistrate complet.

La Turnu-Severin era o scară hidrometrică la Șantierul naval al Societății austriace de navigațiune. S'a găsit numai un tablou cu cote săptămânale de la Noembrie 1873, până la Octombrie 1874. Acea Societate mai avea scări și la porturile în care avea pontoane, dar nu ținea registre regulate de cote. Ast-fel era portul Bechet.

La Oltenița s'au făcut unele lucrări prin 1872, cu care ocazie s'au măsurat și apele cât-va timp. În 1876, 1877 și 1878 s'au făcut lucrări la Vâlcov, Kilia, Reni, Ismail, când desigur s'au luat și cotele apelor.

Scări sistematice pentru măsurarea nivelului apelor, s'au înființat tot în decada 1870—1880. Așa la 18 Noembrie 1878, inginerul portului Giurgiu cere înlocuirea scărei vechi, rupte, cu una nouă, iar în 1879, s'a comandat la fabrica „Lemaître“ mire pentru mai multe porturi.

În porturile ce nu aveau scări, și la care nu era inginer, cotele se dau prin interpolațiune. Așa 1880, se comunică Direcțiunei Serviciului idraulic, că cotele la Calafat și Bechet, sunt date prin interpolațiune între Severin și Giurgiu!

Etiajele se fixau prin interpolațiune între porturile la care se construiseră linii ferate și unde se putea cunoaște nivelul apei în raport cu Marea-Neagră, din nivelulul căilor ferate.

TABLOUL A.

Ordonate de etiaj în porturi d'asupra nivelului Mărei Negre

No. curent	Distanța dela Marea Neagră K.	PUNCTELE	Distanța între puncte în kilometri	Cotele Dunărei d'a- supra Mărei Negre
1	0	Marea Neagră	—	—
2	173	Galați.	173	0.96
3	192	Brăila.	19	1.07
4	314	Cernavodă	122	6.475
5	380	Călărași	66	9.400
6	435	Oltenița	55	11.385
7	490	Giurgiu	55	14.271
8	550	Zimnicea.	60	16.930
9	590	Turnul-Măgurele . .	40	18.701
10	599	Izlaz	9	19.100
11	620	Corabia	21	20.03
12	665	Bechet	45	22.02
13	778	Calafat	113	27.026
14	920	Severin	142	33.307
			920	

Panta generală la Etiaj între Severin și Brăila este de 0,0443 pe kilometru.

Tabloul A, trimis cu circulara din 9 Aprilie 1879, dă distanțele între porturi și cotele etiajului, după cercetările ce se putuse face până atunci.

Tabloul *B*, arată de când s'au făcut observațiuni hidrometrice regulate pe Dunăre, în diferitele porturi.

TABLOUL B.

Datele, când s'au început observările cotelor apei în porturile Dunărene

No. de ordine	LOCALITATEA	LUNA ȘI ZIUA	ANUL
1	Turnul-Severin . . .	1 Ianuarie	1879
2	Gruia	28 Septembrie	1898
3	Cetatea	1 Ianuarie	1899
4	Calafat	1 „	1879
5	Bistreț	1 „	1899
6	Bechet	1 „	1880
7	Corabia	1 „	1879
8	Turnul-Măgurele . . .	1 „	1879
9	Zimnicea	1 „	1879
10	Giurgiu	1 „	1879
11	Oltenița	1 „	1879
12	Călărași	1 „	1879
13	Cernavodă.	13 Maiu	1896
14	Hârșova.	5 Octombrie	1898
15	Gura Ialomiței . . .	4 Maiu	1898
16	Brăila	1 Noembrie.	1874
17	Galați	5 Septembrie	1873
18	Isaccea	23 Octombrie.	1895
19	Tulcea	4 Ianuarie	1879
20	Măcin.	1 Ianuarie—19 Aprilie . .	1898
21	Gura-Borcei (amonte)	1 „	1906

Zero al scărilor s'a pus la început la cele mai mici ape, ce se cunoșteau și s'a scoborât uneori, când s'a găsit, că era prea sus.

Fixarea definitivă a scărilor și reperarea lor în raport cu puncte fixe s'a făcut numai în anul 1904, când d-nul inspector general *A. Saligny*, a luat deciziunea de a se pune zero al scărilor în apropierea etiajului adevărat, însă în așa fel încât la regime uniforme ale Dunărei să se poată citi cam aceiași cotă pe mire dela Severin la Galați, în timpul când apele sunt între 1 m. și 2,50 deasupra etiajului.

Cu modul acesta *zero* al scărilor nu se găsește la etiajul adevărat, ci la un etiaju convențional apropiat mai mult sau mai puțin de primul.

Necesitatea acestei modificări, este determinat prin considerațiuni de navigațiune pe Dunăre: diferitele porturi de pe Dunăre sunt situate pe porțiuni ale acestui fluviu, cu lățimi foarte variate, așa că înălțimile apei deasupra etiajului, nu sunt aproximativ aceleași pentru același debit al Dunărei prin toate porturile; cu modul acesta, la apele mijlocii și mici, — când pe navigatori îi interesează foarte mult să cunoască cu ce pescaj poate naviga, în scop de a ști cât să încarce șlepurile spre a nu se pune pe uscat în drumul lor, — se dedeau cote ale Dunărei, care variau de la un port la altul vecin, uneori cu peste 1 metru, la regime normale ale Dunărei.

Aceste anomalii produceau confuziune navigatorilor și din această cauză, cu începere de la 1 Septembrie 1904, s'a făcut modificarea de care am vorbit mai sus.

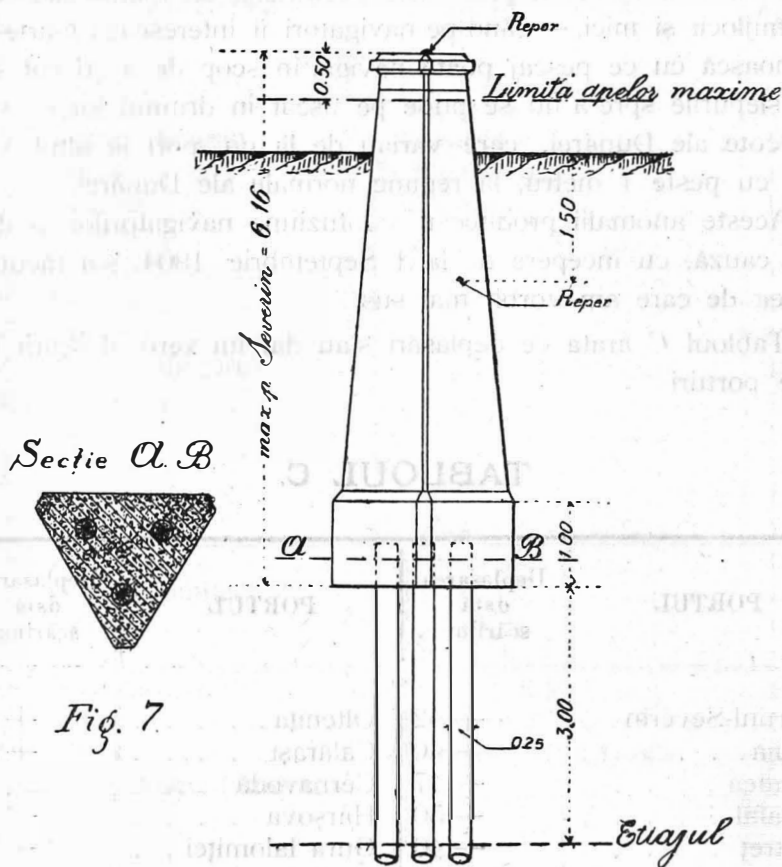
Tabloul C arată ce deplasări s'au dat lui zero al scării în diferitele porturi

TABLOUL C.

PORTUL	Deplasarea dată scărilor	PORTUL	Deplasarea dată scărilor
Turnul-Severin . .	+ 42	Oltenița	+ 7
Gruia	+ 40	Călărași	+ 29
Cetatea	+ 47	Cernavodă	0
Calafat	+ 50	Hârșova	— 7
Bistreț	+ 40	Gura Ialomiței . .	— 17
Bechet	+ 72	Brăila	0
Corabia	+ 31	Galați	0
Turnul-Măgurele .	+ 82	Isaccea	0
Zimnicea	+ 31	Tulcea	0
Giurgiu	— 16		

Tot cu această ocaziune s'au construit în porturile: Severin, Gruia, Cetatea, Calafat, Bistreț, Bechet, Corabia, Turnu-Măgurele, Zimnicea, Giurgiu, Oltenița, Călărași și la Gura amonte a Borcei,

niște repere fixe (fig. 7) în raport cu care să se niveleze din timp în timp zero al scărilor, spre a se avea o pozițiune invariabilă a lui. Aceste repere sunt făcute din beton de ciment și puse pe piloți. La partea superioară au o piatră prin care trece un cuiu de bronz, ce servă de reper. Un alt reper martor este pus pe blocul de beton în teren la 1,50 adâncime, cu care să se poată restabili cota celui de sus, în cazul când acesta ar fi izbit sau distrus.



Cu începere dela 25 Septembrie 1900, Serviciul idraulic imprimă pe fie-care zi o hartă hidrografică în care se arată înălțimea apelor Dunărei; dacă apele sunt în creștere, staționare sau descreștere; dacă e înghețată sau curg sloiuri pe dânsa, precum și cotele apelor de pe unele râuri.

Câtva timp s'a însemnat pe această hartă și înălțimile de ploae căzute în diferitele localități, după datele, ce se trimiteau de Serviciul Meteorologic.

Punctele în care se dedeau înălțimile de ploae erau prea puține, pentru a se putea duce linii de egală intensitate ale ploii pe toată întinderea țării, cum se face de ex. în Ungaria, unde un mare număr de stațiuni pluviometrice comunică zilnic și telegrafic înălțimile de apă căzute.

Actualmente nu se mai trece în hărțile noastre zilnice, decât cotele nivelului apelor pe Dunăre și în următoarele localități de pe râuri: Strehăia pe râul Motru; Tg.-Jiu și Filiași pe râul Jiu; Brănești pe Gilort; Ișalnița pe Amaradia; Balș pe Olteț; R.-Vâlcea, Drăgășani, Slatina pe Olt; Pitești și Budești pe Argeș; Gropeni pe Doamnei; Conțești, București, Budești pe Dâmbovița; Crivina pe Ialomița; Halta Prahova pe Prahova; Bucecea, Pașcani, Scheea, Bacău pe Siret; Temișești și Roman pe Moldova; Bicz pe Bistrița; Tg.-Ocna pe Trotuș; R.-Sărat pe râul R.-Sărat; Buzău pe râul Buzău și Ungheni pe Prut.

În timpul apelor medii și mici se mai publică în harta zilnică adâncimile cu care se poate naviga între porturi, și adâncimile în punctele cele mai dificile navigațiunii pe Dunăre și care se semnalează la timp cu gemandure pentru a indica navigatorilor calea ce trebuie s'o urmeze prin acele puncte. În fine, se indică pe hartă kilometrajul, porturile și punctele de ernare ale vaselor.

Cotele apelor sunt înscrise pe o hartă a României, pe care sunt indicate râurile și localitățile mai principale de pe ele, sau acelea în care sunt mire pentru măsurat apa, sau stațiuni pluviometrice.

Pentru a face mai aparentă la o primă vedere starea nivelului Dunărei, aceasta este indicată în modul următor:

În fiecare port, înălțimea cea mai mare a apei deasupra etajului este divizată în 10 părți egale numite hidrograde. Se trage în lungul Dunărei atâtea linii paralele câte hidrograde are apa pe diferitele ei porțiuni. Aceste linii sunt pline, când apa e în creștere, întrerupte, când apa este staționară și punctate dacă apa este în scădere. Dacă pe Dunăre curg sloiuri se indică aceasta prin semnele >>>> puse peste semnele hidrogradelor; dacă este înghețată pe o porțiune se pun semnele ||||| peste liniile hidrogradelor.

Cu modul acesta se poate vedea deodată cam care este starea apelor Dunărei, dela o simplă aruncătură de ochi pe hartă.

Cu datele, care se primesc telegrafic după ora 8, din toate porturile, se alcătuește dimineața harta, se imprimă și se expediază în aceiași zi în toate porturile, societăților de navigațiune, de asigurare etc.

După datele din ea se pun în fiecare port table mari în care se arată cu ce adâncime se poate merge în susul și 'n josul aceluia port până la portul vecin.

E de prisos a mai insista aci asupra foloaselor ce trag navigatorii și riveranii din publicațiunea unei asemenea hărți zilnice.

În privința măsurătorii vitezei Dunărei și a debitului ei în diferite puncte și la diferite stări ale nivelului apei s'au făcut până acum puține măsurători izolate, din care nu se poate scoate nici o concluziune precisă. Asemenea lucrări rămân în sarcina viitorului!

Dăm pe paginile următoare un tablou *D*, care arată câte zile au fost înghețata pe la Dunărea între Brăila și Galați dela 1837 până în prezent, tablou întocmit după datele ce s'au putut culege până acum din sorginți diferite.

Înceem acest capitol cu tabloul *E*, de pe pagina 79, care se imprimă pe fie-care hartă hidrografică și unde se arată în diferitele porturi nivelul apelor celor mai mari și celor mai mici observate până acum.

Cotele sunt date în raport cu etiajul convențional de care am vorbit mai sus.

(Va urma).

Ion Ionescu

Inginer-șef

**Dirigintele diviziunii de studii a
serviciului idraulic.**

TABLOUL D.

arătând epocile înghețului și pornirii ghețurilor pe Dunăre precum și durata înghețului, între afluenții Prut și Siret.

IARNA	D A T E L E		No. zilelor de îngheț
	ÎNGHEȚULUI	DESGHEȚULUI	
1837	26 Ianuarie	16 Februarie	22
1837—38	17 Decembrie	19 „	65
1838—39	12 „	1 Martie	80
1839—40	31 „	21 Ianuarie	22
1840—41	5 „	9 Martie	95
1841—42	14 „	25 Februarie	74
1843			—
1843—44	31 Decembrie	15 Februarie	47
1844—45	16 „	10 Ianuarie	26
1846			—
1847	3 Ianuarie	1 Februarie	30
1847—48	21 Decembrie	18 „	60
1848—49	20 „	10 „	53
1849—50	24 „	20 „	59
1851	20 Ianuarie	13 „	25
1852			—
1853			—
1854			—
1855	(17 Ianuarie	3 Februarie)	27
	(6 Februarie	14 „)	
1855—56	4 Decembrie	15 Ianuarie	43
1857	2 Februarie	22 Februarie	21
1857—58	24 Decembrie	3 Martie	70
1859	1 Ianuarie	30 Ianuarie	30
1860			—
1860—61	30 Decembrie	15 Februarie	48
1861—62	4 „	5 Martie	92
1862—63	25 Noembrie	24 Ianuarie	59
1863—64	23 Decembrie	10 Februarie	50
1864—65	(15 „	19 Ianuarie)	58
	(4 Februarie	25 Februarie)	
1865—66	4 Decembrie	6 Ianuarie	34
1867			—
1867—68	15 Decembrie	18 Februarie	66
1869	12 Ianuarie	31 Ianuarie	20

NOTA.— În anii, în dreptul cărora nu se găsesc date, Dunărea nu a înghețat.

IARNA	D A T E L E		No. zilelor de îngheț
	ÎNGHEȚULUI	DESGHEȚULUI	
1870	24 Ianuarie	17 Februarie	25
1871	2 Februarie	14 "	13
1871—72	11 Decembrie	18 "	70
1873			—
1873—74	(20 Decembrie	11 Februarie)	63
	(20 Februarie	28 ")	
1874—75	31 Decembrie	18 Martie	78
1875—76	19 "	16 Februarie	60
1877			—
1877—78	24 Decembrie	9 Februarie	48
1879	19 Ianuarie	1 "	14
1879—80	2 Decembrie	6 Martie	96
1881	11 Februarie	23 Februarie	13
1882	28 Ianuarie	13 "	17
1883	11 "	27 "	48
1883—84	21 Decembrie	25 Ianuarie	36
1885	8 Ianuarie	10 Februarie	33
1886			—
1887	5 Februarie	21 Februarie	17
1887—88	23 Decembrie	4 Martie	73
1888—89	22 "	19 Februarie	60
1889—90	16 "	6 Martie	81
1890—91	17 "	3 "	77
1891—92	(16 "	28 Decembrie)	21
	(16 Ianuarie	23 Ianuarie)	
1892—93	16 Decembrie	24 Februarie	70
1893—94	24 "	31 Ianuarie	39
1895	7 Februarie	1 Martie	23
1895—96	21 Decembrie	26 Februarie	68
1897			—
1898	14 Ianuarie	26 Ianuarie	13
1899			—
1899—900	9 Decembrie	19 Ianuarie	42
1900—901	22 "	29 "	39
1902			—
1902—903	28 Noembrie	4 Februarie	69
1904			—
1905	2 Ianuarie	26 Februarie	56
1906	1 "	22 Ianuarie	22
1907	11 "	12 Martie	61

TABLOUL E.

al cotelor celor mai mari și celor mai mici ale Dunărei

Distanța dela Sulina	STAȚIUNILE HIDROMETRICE	Anul dela care s'au început observațiunile	Cotele apelor mari și mici în raport cu etiagiul				Variațiunea nive- lului	Valoarea hidrogradelor
			Apele cele mai mari		Apele cele mai mici			
			Anul	C o t a cm.	Anul	C o t a cm.		
			Metri	cm,				
931	T.-Severin . . .	1879	1897	+ 824	1893	— 111	9.35	82.4
851	Gruia . . .	1899	1907	+ 726	1901	— 84	8.10	72.6
811	Cetatea. . .	1899	1907	+ 685	1902	— 29	7.14	68.5
795	Calafat. . .	1879	1897	+ 735	1902	— 73	8.08	73.5
725	Bistreț . . .	1899	1907	+ 610	1902	— 101	7.21	61.0
679	Bechet . . .	1880	1897	+ 653	1901	— 78	7.31	65.3
629	Corabia. . .	1879	1897	+ 711	1902	— 35	7.46	71.1
597	T.-Măgurele .	1879	(1897	+ 667)	1879	— 22	7.76	75.4
			(1881	+ 679)		— 15		
			(1900	+ 754)		— 15		
554	Zimnicea . .	1879	(1897	+ 775)	1898	— 14	7.89	77.5
			(1900	+ 802)		— 14		
493	Giurgiu. . .	1879	1897	+ 778	1900	— 5	7.83	77.8
430	Oltenița . .	1879	1897	+ 784	1898	— 5	7.89	78.4
345	Călărași . .	1879	1897	+ 766	1904	— 3	7.69	76.6
300	Cernavodă .	1896	1897	+ 697	1904	— 11	7.04	69.7
252	Hârșova . .	1899	1907	+ 683	1904	— 14	6.97	68.3
243	Gura-Ialomiței	1898	1907	+ 662	1904	— 3	6.65	66.2
170	Brăila . . .	1874	1897	+ 693	1889	— 40	7.33	69.3
150	Galați . . .	1873	1897	+ 644	1889	— 32	6.76	64.4
102	Isaccea. . .	1896	1897	+ 542	1898	+ 3	5.39	54.2
72	Tulcea. . .	1879	1897	+ 477	1901	— 16	4.93	47.7

COMPARAȚIE ÎNȚRE UN ZID DE SPRIJINIRE DE BETON ARMAT ȘI ALTUL DE ZIDĂRIE

Betonul armat este după cum se știe unul din materialele de construcție care se poate întrebuința cu folos la foarte multe lucrări.

Din cauza rezistenței betonului la compresiune și ferului la tensiune, a înbinărilor lesnicioase, a ușurinței de a primi diferite forme, el poate înlocui lemnul, ferul și zidăria.

Posibilitatea de a-l face aproape impermeabil, înlesnește întrebuințarea lui la rezervoarii.

Una din calitățile lui atunci când e fabricat pe loc și turnat fără întrerupere, este că *lucrează ca un singur tot* repartizând presiunile din cauza rigidității sale pe suprafețe mari și interesând multe piese.

Este de obște cunoscut marea extensiune ce au luat lucrările de beton armat în străinătate.

La noi în țară el a fost întrebuințat pentru prima oară acum 20 de ani la magaziiile cu silozuri din porturile Brăila și Galați, cari sunt și primile magazine executate în lume din acest material. Câți-va ani după aceea a început construcția de podețe, poduri de șosele, rezervoarii, remize pentru locomotive și chiar podețe de căi ferate.

Acum este aplicat la noi pe o scară foarte întinsă la magazinele cu silozuri din portul Constanța și la alte lucrări din acelaș port unde pentru pereți de silozuri, pardoseli, stâlpi, grinzi, ferme, învelitori, piloți, canale, chesoane, se vor confecționa mai bine de 30.000 m.³ (trei zeci de mii de metri cubi).

Ori care ar fi însă calitățile multiple ale betonului armat este incontestabil că o lucrare executată în o bună zidărie *omogenă* va

fi superioară, căci numai acestea au caracterul eternității, după cum probează podurile de zidărie construite de Romani peste Tibru cari și acum sunt utilizate.

Dar nici cu o lucrare de fier betonul armat nu poate în tot-d'auna susține comparația; dacă betonul armat este superior fierului la planșeuri, la coloane, la pereți de silozuri și în genere la clădiri, aceasta se datorește faptului că el rezistă cu mult mai bine ca fierul la incendiu și că nefiind supus la alternări mari de eforturi se poate presupune că va avea aceeași durată ca și fierul.

Nu este acelaș lucru pentru poduri și mai ales pentru poduri de căi ferate. Pentru podurile de căi ferate de fier avem sancțiunea unei experiențe de 60 de ani; pe când betonul armat a fost întrebuințat abia acum 6—7 ani. Această ezitare să datorește temerei că solicitările repetate cât și sgduirile pot să altereze atât betonul cât și aderența lui de fier mai ales în zona tensiunilor. Repartiția eforturilor între beton și fier cu toate calculele cele mai savante este nesigură, coeficientul de elasticitate al betonului și aderența lui de fier depinzând prea mult de modul de confecționare al betonului și mai ales de cantitatea de apă ce se întrebuințează.

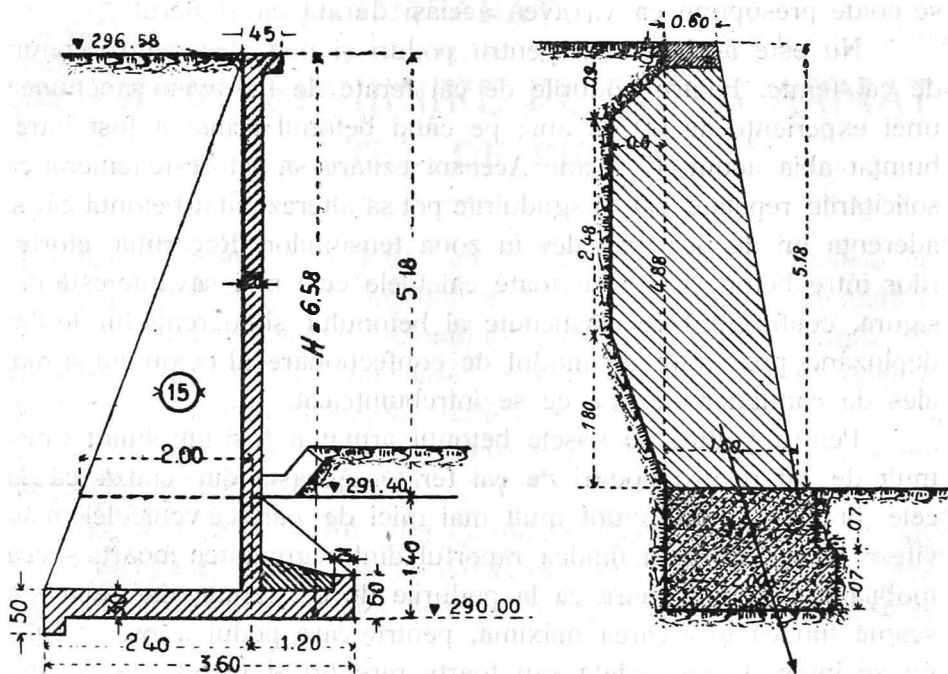
Pentru poduri de soșele betonul armat a fost întrebuințat mai mult de cât pentru poduri de căi ferate. Aceasta din cauză că la cele dintâi sgduirile sunt mult mai mici de oare ce vehiculele n'au viteza trenurilor, apoi fiindcă raportul dintre greutatea moartă și cea mobilă e mult mai mare ca la podurile de căi ferate; dar mai cu seamă fiindcă încărcarea maximă, pentru care podul a fost calculat nu se întâmplă nici odată sau foarte rare ori și în tot restul timpului el nu e solicitat de cât cu $\frac{1}{10}$ — $\frac{1}{4}$ din acele sarcine, pe când podurile de căi ferate sunt solicitate zilnic de mai multe ori de sarcini aproape de cele maxime admise.

Dar, întrebuințarea betonului armat la lucrări e și o chestiune de modă fiindcă în nenumăratele reviste și cărți cari au apărut și apar cu duzinele în fie-care an, se vede că inginerii în dorința de a face ceva nou întrebuințează betonul armat și acolo unde cu o cheltuială egală sau mai mică s'ar fi putut face o lucrare cu totul de zidărie.

Ast-fel în cartea „Der Eisenbetonbau bei den neuen von der K. K. Eisenbahnbaudirektion ausgeführten Bahnlinien Österreichs“ de inginerul *Novak*, se vede că la Sambor pe soseaua Lemberg Sambor s'a executat între altele și un zid de sprijinire în beton armat,

a cărui secțiune transversală e reprezentată în fig. 1. Acel zid are pe metru curent 3 m.³,03 și s'ar putea executa la București cu prețul de 424,20 lei.

Fig. 1 Fig. 2



Scara $\frac{1}{100}$

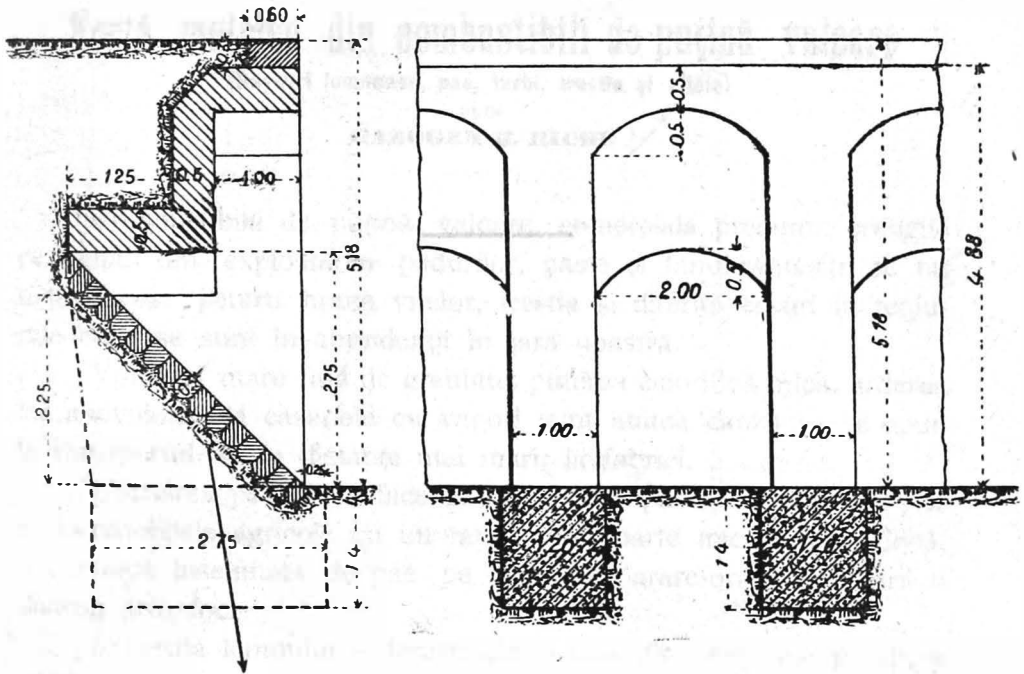
Scara $\frac{1}{100}$

Un zid masiv de zidărie cu fruct în față (fig. 2), calculat exact după aceleași norme, ar avea un cub de zidărie în elevație de 7 m.³647, și în fundație de 2 m.³625 pe metru curent și ar costa după prețurile din București 344,52 lei. Zidul de sprijin fără fruct în față din fig. 3, are în elevație 5 m.³40, în fundație 1 m.³54 și 2m.³67 pereu, și ar costa 230,08 lei metru curent (1).

• (1) Pentru determinarea costului zidurilor de sprijin s'a admis următoarele prețuri :

Fără a cunoaște prețurile din Sambor totuși putem conchide că diferența nu putea fi așa de mare ca să justifice un zid în beton armat.

Fig. 3



Scara $\frac{1}{100}$

Beton armat 140 lei metru cub.

Zidărie de elevație cu mortar de var hidraulic la zidul din fig. 2, 37,50 lei metru cub.

Zidărie de elevație cu mortar de var hidraulic la zidul din fig. 3, 42,50 lei metru cub.

Beton de fundație cu mortar de var hidraulic 22 lei metru cub.

Pereu zidit cu mortar de var hidraulic 10 lei metru cub.

În comparația prețurilor nu s'a ținut seama de debleul necesar fundațiilor care e mai mare însă pentru zidul de sprijin de beton armat.

Se impune dar inginerului, care pune mai presus datoria lui de a face o lucrare cât se poate de bună cu prețul cel mai scăzut, de cât a face ceva nou, să studieze dacă betonul armat oferă în realitate pentru fiecare caz condițiunile cele mai favorabile de soliditate și de preț.

Mihail Saligay
Inginer



Forță motrice din combustibili de puțină valoare

(Deșeuri lemnoase, pae, turbi, trestie și altele)

PRIN

GAZOGEN H. RICÉ

Combustibilii de puțină valoare comercială precum : crengile ce rămân din exploatarea pădurilor, paele și fânul-rămășițe ce nu mai servesc pentru hrana vitelor, trestia și diferite erburi în regiunile băltoase sunt în abundență în țara noastră.

Volumul mare față de greutate, puterea calorică mică, arderea lor anevoioasă la cazanele cu vaporii sunt atâtea cauze ce se opun la transportul lor la distanțe mai mari, la fabrici.

Utilizarea pe loc se face la noi numai pentru o parte din pae în locomobilele agricole cu un randament foarte mic ; rămân, încă, o cantitate însemnată de pae pe care nu arare-ori proprietarii o distrug prin foc.

Industria lemnului — ferestrele — una din cele mai prospere în țara noastră lasă inevitabil cantități însemnate de rămășițe (deșeuri), care sau se vând cu un preț foarte mic sau se ard în cazanele de vaporii în condițiuni puțin economice : un kilogram de asemenea deșeuri produce abia 2 kilograme de vaporii și cele mai adese ori mult mai puțin.

În fabricațiunea bețelor și a cutiilor de chibrituri, lemnul întrebuințat lasă 60 până la 70 la sută deșeuri inevitabile : coaje, părți cu noduri sau cu alte defecte.

În toate aceste cazuri : exploatarea agricole, exploatarea de păduri și ori-ce industrie în care lemnul e material prim, mult întrebuințat, utilizarea rațională a acestor deșeuri dă puterea mecanică cea mai eficientă.

Dar, tocmai *economia însemnată de combustibili* face ca *motorii cu gaz sărac* să fie din ce în ce mai întrebuințați în industrie de la unități mici până la mașina de 6 000 cai putere.

În ce privește răspândirea lor este de ajuns a spune că în Anglia se construiesc circa 300 motori cu gaz sărac pe săptămână (1) așa că astăzi se poate afirma în mod neîndoios că motorii cu gaz au eșit din perioada experimentală.

În Germania, fabrici ca Krupp, Otto, Körting construiesc tipuri obișnuite de 1000 la 2000 cai.

În America la San-Francisco s'au instalat la uzina centrală pentru tramvae trei motoare de câte 4000 cai putere care funcționează de mai bine de un an; motoarele sunt direct accuplate cu alternatorii (25 perioade).

În ce privește economia realizată, după un studiu prezentat anul trecut la societatea inginerilor electricieni din Manchester, mașina cu vaporii supra-încălziți consumă 1,4 kgr. combustibil pe kilowat-oră, pe când motorul cu gaz abia 0,85 kgr.; aceste medii sunt pentru unități de la 300 până la 1000 kilowați.

Randamentul termic al motoarelor cu gaz variază între 30 și 37 la sută după Hamilton pe când pentru mașinile compound cu vaporii este între 18 și 23 la sută.

În Franța, țară cu agricultură puternică, problema întrebuințării paelor, trestiei și deșeurilor lemnoase pentru a produce gaz care să servească a alimenta motori cu exploziune a fost până acum mai departe dusă prin aplicarea gazogenului H. Riché.

Instalațiunea pentru forțe motrice prin acest sistem se compune din două părți:

1. *Gazogenul* — aparatul unde se produce din combustibilul solid, gaz combustibil — care ia locul cazanului;

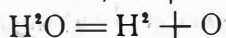
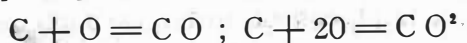
2. *Motorul* numit *cu exploziune*, pentru că forța motrice este produsă prin exploziunea amestecului de gaz și aer din dosul unui piston mobil în un cilindru fix.

Toate gazele oricât de nenumărate sunt tipurile — au acelaș principiu:

În o coloană închisă de combustibili, arderea este întreținută prin insuflare sau aspirare de aer cu sau fără vaporii de apă; oxigenul aerului și al apei în prezența cărbunelui incandescent se combină cu el pentru a forma oxid de cărbune (CO) și a pune hidrogenul în libertate.

(1) *The Engineer* 1907.

Reacțiunile principale în un gazogen sunt foarte simple :



Compoziția gazului de gazogen variază după natura combustibililor și chiar pentru același combustibil după condițiunile arderei ; elementele principale active sunt hidrogenul H și oxigenul de carbon CO , în urmă hidrocarburele : metan $C H_4$ și etilen $C_2 H_4$; apoi gaze ca azotul și anhidrida carbonică CO_2 (1).

Gazul de luminat este mult mai bogat în metan $C H_4$ și hidrogen, are o putere calorifică de 5 500 calorii, pe când gazul de gazogen are putere calorifică între 1 100 și 1 300 calorii ; foarte rar acest gaz se scoboară sub 950 calorii sau trece peste 1 500 calorii ; are mai puține hidrocarburi ; toate acestea justifică numirea de gaz sărac (gaz pauvre).

Intr'adevăr, aceasta reese de ex. din comparația între compoziția gazului de iluminat (București) și a gazului extras din antracită :

	Gaz de iluminat [București] (2)	Gaz din antracit englez (3)
Idrogen H	46.20	20.34
Oxid de cărbune . CO	8.89	21.32
Metan $C H_4$	34.02	3.50
Etilen $C_2 H_4$	2.55	0.55
Anhidrita carbonică CO_2	3.01	4.45
Propilen	1.21	—
Benzină	1.33	—
Azot Az	2.15	49.84
Oxigen O	0.65	—

Am dat compoziția gazului sărac extras din antracită, fiindcă în țara noastră gazul sărac extras din acest fel de combustibil este cel mai întrebuințat la motoare cu exploziune (4).

Toate aparatele accesorii servesc pentru a reci gazurile, a reduce parte din anhidrida carbonică CO_2 în CO , a reținea praful și produsele de destilațiune.

(1) G. Richard, *Moteurs à gaz*.

(2) Compoziția comunicată de d-l inginer Șt. Ionescu de la Societatea de gaz.

(3) Lencauchez, *Bulletin de la Société de l'Industrie minière*, 1905.

(4) În București sunt instalate aproape 20 motoare „Otto-Deutz” cu gaz extras din antracit, de la 16 HP până la 100 HP ; Atelierele Wolff de la Filaret au 2 unități de 100 HP.

Combustibilii întrebuințați pentru producerea de gaz sărac, sunt antracitul, lignitul, lemnul, coksul, turba, cărbunii de lemn, paele, etc.

Dintre toate aceste, antracitul conține cea mai mică cantitate de gudron $\frac{3}{10\,000}$ și dă un gaz sărac, ce conține abia 0.023 gr. la metru cub; totuși, dacă nu s'ar prevedea dispozitive de curățire chiar acest gaz ar ancrașa supapa de admisiune și ar împiedica astfel funcționarea motorilor cu explăsiune.

Ceilalți combustibili, care conțin mai multe materii volatile — gaze amoniacale și gudron — și anume: 40 până la 70 kilogr. de gudron la tonă, ar fi cu totul improprie dacă nu s'ar elimina gudronul.

Mijloacele încercate pentru acest din urmă scop au fost:

- 1) *Spălătoare speciale*;
- 2) *Arderea gudronului înăuntru gazogenului*.

Prima metodă este foarte ingrată din cauză că unele gudroane se condensează cu multă anevoință. (1).

Aceste gudroane, numite *gudroane vesiculare vagabonde de gazogen*, conțin praf de cărbune și cenușe, formând un fel de mastic, trec prin coks, prin pae și stau în suspensiune în gazometru; când ajung la supapa de admisiune, care e caldă, se topesc și formează un depozit foarte aderent care oprește motorul.

De aceia s'a aplicat mai cu succes metoda distrugerii gudronului prin ardere, care consistă a sili gudronul să treacă înăuntru gazogenului chiar în o atmosferă oxidantă la o temperatură destul de înaltă 1300°, pentru a produce o ardere prealabilă și în urmă în o coloană de coks la roșu; ast-fel gudronul e transformat în gaze ce neputându-se condensa, nu numai nu împiedică funcționarea motoarelor, dar servesc la alimentarea lor (2).

Ideia este veche, Ebelmen a preconisat-o încă acum 40 ani dar aplicarea ei a întâmpinat foarte multe dificultăți și Riché are meritul d'a fi reușit cum spune A. Witz (3) „să fabrice un gaz bun pentru motoare din lemne, talage, rumegătură de fereastră, turbă chiar cu deșeuri organice“.

Gazogenul Riché, arătat în secțiunea longitudinală așa cum

(1) Lencauchez, *Etudes sur divers gaz combustibles*.

(2) L. Marchis, *Gaz pauvres*, 1908,

(3) *Witz Moteurs à gaz et à pétrole*.

este instalat (1) la fabrica de chibrituri dela Filaret, este de o construcțiune foarte simplă.

O cutie mare de fer—4 metri lungime, 2.20 m. lărgime și 1.40 înălțime—căptușită cu cărămidă refractară, constituie baza aparatului ; d'asupra două coloane : una cea de combustione de 1.90 diametru și 1.40 metru înălțime pentru combustibil și altă coloană reductoare de 1.20 diametru și 1.40 înălțime pentru coks sau cărbune de lemne ; ele sunt construite în tablă de fer d'asemenea căptușite cu cărămidă.

În afară de gura superioară pentru încărcare, sunt lăsate două guri jos pentru scoaterea combustibilului ars și cenușei ; mai multe deschideri mici sunt prevăzute pentru a înțepa combustibilul și a îlesni o ardere uniformă în întreaga lui masă.

Combustibilul, coaje de lemn, talage și altele, se introduc prin partea superioară a primei coloane în care se insuflă aer cu un ventilator așezat lângă gazogen ; produsele combustiei vin prin masa incandescentă de la baza coloanei — de aci și numele de „ardere resturnată”— unde gudroanele sunt arse parțial ; gazele trec apoi în coloana reductoare de coks sau cărbune de lemn a cărui rol este de a reduce gazele și parte din produsele destilației ; de aci gazele trec în spălător, unde se răcesc, iar praful și o parte din gudron se depun.

Spălătorul este cu circulațiune continuă de apă ; aceasta intră la partea superioară prin un orificiu lateral umple treptat deosebitele secțiuni (inele) ale spălătorului până la înălțimea țevilor cam 7 la 10 centimetri înălțime ; apa în exces se scurge pe pereții acelorasi țevi de la o secțiune la alta până la partea inferioară unde se adună în o mică citernă, cum se vede în secțiunea longitudinală.

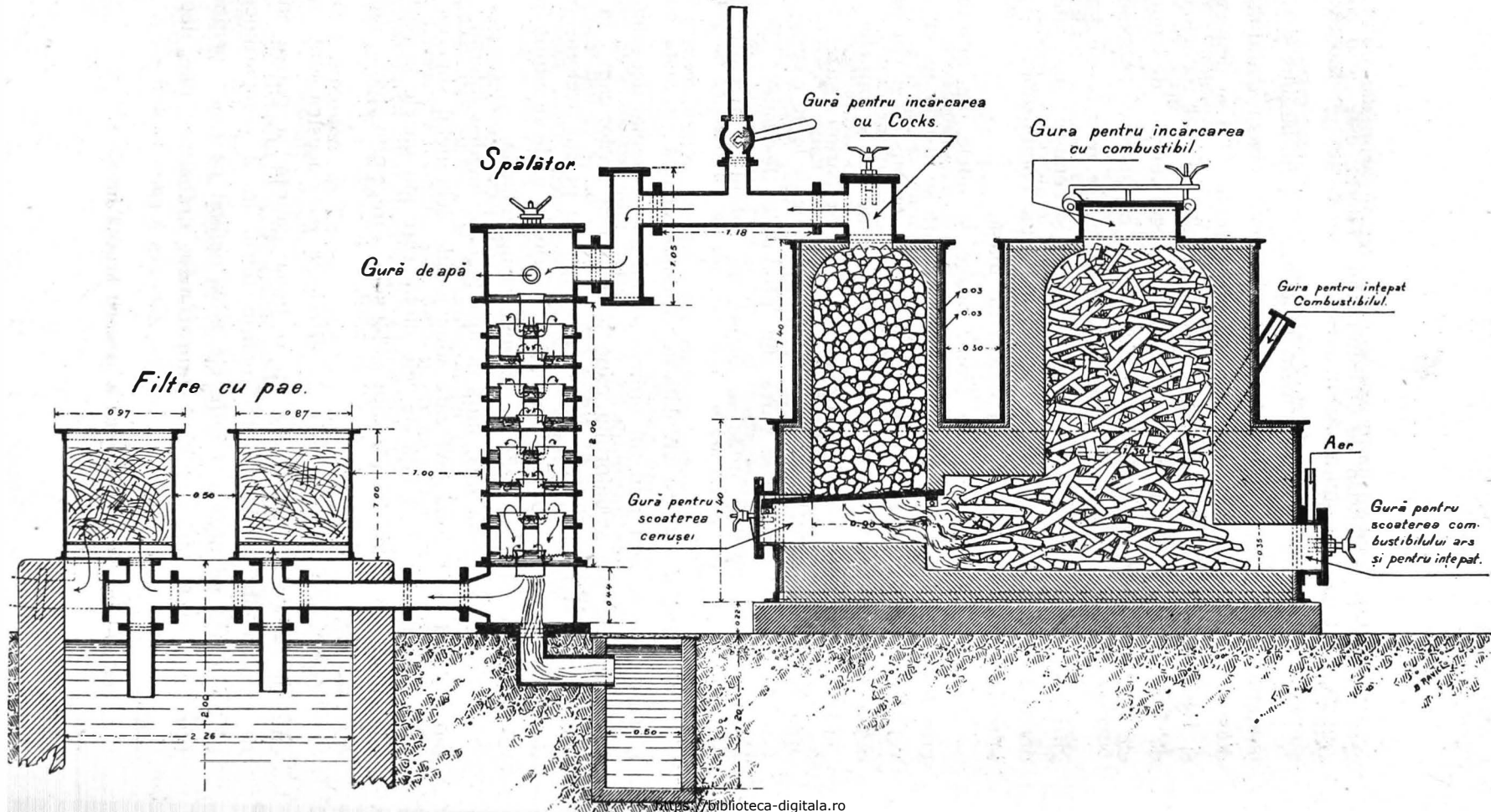
Țevile de la un inel, intră în apa inelului imediat inferior ; în tie-care inel sunt două țevi care aduc gazele dela inelul superior și două așezate în cruce față de cele dintâi care iau gazele la partea superioară a inelului ; gazele sunt astfel silite a trece prin apă de atâtea ori câte secțiuni (inele) sunt.

Dela spălător gazele merg la *filtrele cu pae* ; acestea sunt niște cutii de fer prevăzute fiecare cu o tablă găurită la partea inferioară și o alta verticală care împarte filtrul în 2 compartimente ce comunică pe deasupra între ele, tabla nefiind pe toată înălțimea filtrului ; gazele intră în primul compartiment străbat prin pae, depun

(1) D-l Inginer C. Brătășanu a executat această instalare.

GAZOGEN RICHÉ

Secțiune Longitudinală.



acolo gudron și pe la partea superioară trec în al doilea compartiment, filtrează din nou prin pae, ese pe la partea inferioară și prin o conductă merg la gazometru unde sunt îmagazinate.

Vane sunt prevăzute atât la intrarea cât și la eșirea gazului din rezervoriu gazometru.

Rolul acestui aparat este a îmagazina o cantitate de gaz 80 m.³ în instalațiunea dela fabrica de chibrituri — pentru intervalurile de timp : când se pun motoarele în mișcare, când se încarcă și se curăță gazogenul ; totodată îmagazinează o cantitate de apă — 100 m.³ la fabrica de chibrituri — care servește prin circulațiune continuă pentru spălătorul gazogenului și pentru răcirea motoarelor ; ast-fel rezervoriul odată umplut, aceiași apă, servește mai multă vreme ; schimbarea ei se face la câteva luni.

Circulațiunea apei se face astfel : apa pleacă dela rezervoriu, merge în cămașa cilindrului și la supapa de emisiune pentru răcirea lor, se întoarce la spălător străbătându-l de sus în jos cum se vede în secțiunea longitudinală și cade în o mică cisternă de unde cu o pompă centrifugă este ridicată din nou în rezervoriu.

Conductele de conducere a gazului, la eșirea lor din filtre, la intrare și eșire din gazometru, sunt terminate cu capete deschise înecate în apă care nu permit gudronului, ce a mai rămas, a se depune pe conducte, înlesnind curgerea lui în micile cisterne aflate dedesubt.

Capace mobile înlesnesc deasemenea curățirea țevăriei.

Încărcarea combustibilului se face cam la 2 ore și uneori și mai rar variind după natura și gradul de uscăciune a deșeurilor precum și după activitatea motoarelor.

Din cauza fumului ce se degajează în cantitate mare, când se deschide ușa de încărcare, clădirea gazogenului este complet deschisă lateral și e prevăzută cu un coș larg la partea superioară.

Combustibilul, coaja udă — are 45 la 55 la sută apă ; dar este de preferat a fi lăsat să se usuce până la 15—25 %, fiind-că atunci cantitatea de gudron ce mai rămâne în gaz este mai mică și întrebuințarea de combustibil mai redusă.

Compoziția gazului, după analiza dată de Briaud cu ocaziunea experiențelor făcute cu gazogenul Riché, unde întrebuința coajă de plop—ca și la noi—varia în următoarele limite :

Idrogen H	8.3	12.2
Oxid de cărbune . CO	10.5	16.5

Metan	C_2H_2	1.4	3.6
Etilen	C_2H_4	1.0	1.8
Ăzot	Az	60.1	67.3
Anhidrita carb. . .	CO_2	diferența la 100	idem

Puterea calorică varia dela 1 000 la 1 300 calorii.

Un kilogram de lemne cu 60% apa dădu în acele experiențe 914 litri de gaz; ceiace revine pe kgr. de lemn uscat 1 524 litri.

Intrebuințarea de gaz pe cal-vapor-oră fu de 2 730 metri cubi, iar cantitatea de lemn ud 60% arsă 2 985 gr., ceiace revine în lemn uscat 1 198 grame.

Rezultatele încercărilor, ce se fac actualmente la fabrica de chibrituri, vor fi date în un număr viitor, când vom descrie sumar motoarele instalate și costul de instalare și exploatare.

Const. Rălleanu
Inginer-șef

Extrase din reviste streine

Construcțiuni

Încercarea materialelor metalice. În „*Revue générale des sciences*” pg. 664 sqq. d-l L. Gillet arată metodele moderne de încercare mecanică a ferului și oțelului și rezultatele noi pe cari celelalte metode nu le pot indica, anume *fragilitatea*, adică rezistența la acțiunile brusce, ce se poate constata numai prin încercări la lovire (choc).

Intr'adevăr Frémont citează :

Două eșantioane de fer și oțel au dat la tracțiune :

1-ul $R = 48$, $L^{\circ}/_{o} = 14$ și 2-lea $R = 42$, $L^{\circ}/_{o} = 20$; barele se îndoiu foarte bine la rece.

Dacă, însă, se făcea o mică tăetură cu dalta la suprafață, sub o lovitură de ciocan se rupeau brusc.

O cornieră de oțel de 13 milimetri grosime, care fusese încercată la tracțiune și dăduse $R = 50.5$, $L^{\circ}/_{o} = 27$, s'a rupt căzând pe pământ de la o mică înălțime.

În amândouă cazurile metalul era *fragil*.

Aparatele de încercare pentru fragilitate măsoară travaliu absorbit pentru ruperea epruvetii.

Berbecul Frémont consistă în un ciocan de 10 la 15 kgr. care cade dela 4 metri înălțime pe o nicovală prevăzută cu resorturi pentru a înregistra forța vie ce mai rămâne după lovitură ciocanului pe piesa de încercare pusă d'asupra.

Aparatul Charpy este compus din o pendulă oscilantă prevăzută cu un cuțit special ce poate rupe epruveta.

Pendula, în oscilațiunea sa, plecând dela o înălțime hotărâtă, taie

bara și se ridică încă ; din diferența de înălțime I—i se poate deduce energia absorbită de epruvetă.

Aparatul Guillery constă în un volant cu o iuțea cunoscută care la un moment dat prin declanșarea unui cuțit lovește epruveta ; reducerea iuței volanului, urmare a travaliului absorbit prin ruperea epruvetei, permite a deduce rezistența epruvetei.

Construcțiuni de fabrici în beton armat. În „*American Machinist*“ pg. 684 sqq, d-l A. Waldron arată că în timp de 12 ani a construit un mare număr de fabrici în beton armat pentru că prin acest sistem de construcțiuni obține o construcțiune monolită cu cheltuială minimă în cel mai scurt timp și mai sigură contra focului.

Remarcă că este de preferat un proiect mediocru executat cu *multă îngrijire*, decât un proiect foarte bine studiat realizat prin o construcție mediocră.

Avantajele constatate după execuțiune sunt : o mare rigiditate a întregii construcțiuni și lipsa de orice vibrațiuni.

Din tabloul ce dă scoatem următoarele prețuri :

Pentru o fabrică de hârtie cu 9 caturi, având 4.200 m. p. suprafață, construcțiunea a costat 2.600.000 franci, ceeace revine pe m. p. de fiecare cat cam 69 franci.

Pentru o fabrică de mașini cu 4 caturi și subsol având 4.750 m. p., clădirea a costat cam 273.000 franci, adică 78 franci metru pătrat.

Piloți în beton armat. În „*Revue des matériaux de construction et de travaux publiques*“ se arată rezultatul experiențelor făcute de casa Züblin din Strasburg asupra stâlpilor în beton armat, din care reese că rezistența nu depinde numai de barele verticale, cum se calcula până acum, dar că armătura transversală are o importanță mai mare chiar de cât cea verticală, prin faptul că împiedică betonul de a ceda lateral.

La fundațiunea noiei gări din Metz s'au întrebuințat piloți de secțiune hexagonală având 6 bare de fer rotund, drept armătură verticală, dar armătura transversală era atât la periferie cât și diagonal și pusă la distanțe mici.

S'a întrebuințat și apă sub presiune care trecea prin o țevă așezată în mijlocul pilotului de beton armat pentru înlesnirea bătărei piloților.

Poduri

Rezultatele măsurărilor săgeților de flexiune asupra mai multor poduri de căi ferate sunt interpretate în „*Dinglers Polytechnisches Journal*“ cu scop de a verifica formulele teoretice care caută a stabili raportul între efortul ce se dezvoltă în o bară sub greutatea statică a unor sarcini și între sporirea acelui efort datorit acțiunii dinamice a acelorași sarcini.

Formula :

$$s, = \pm i \sqrt{\frac{s}{g}}$$

în care s , este flexiunea provocată de acțiunea dinamică, s flexiune datorită sarcinei statice, g accelerațiunea ; și i , iuțeala de scoborâre la centru de oscilațiune și toate celelalte formule vor putea fi verificate numai prin măsurări făcute după aceleași norme, pentru a putea fi comparabile.

Aparatul *Oske-Kühne* este descris și arătat ca unul din cele mai proprii pentru asemenea măsurări.

Căi ferate

Rezistența trenurilor In *The Practical Engineer*, pg. 787 sqq se arată concluziunile practice la care a ajuns d-l Wilson din aplicarea formulei rezistenței la tracțiune a trenurilor, ținând seamă în stabilirea constantelor de încercările făcute de d-l Barbier la compania Nord a căilor ferate franceze :

1) Palierile cu rulouri reduc rezistența la tracțiune, dar nu și efortul la pornire (demarrage).

2) Rezistența unui vagon depinde de raportul între greutatea șasiului și greutatea cutiei.

3) Rezistența vagoanelor de mărfuri este redusă mult prin boghiuri.

4) Rezistența pe tonă este mai mică pentru un tren încărcat decât pentru unul gol din cauza reducerii efectului șerpuierei (lacet) în cazul întâi și anume în raport de 0.56.

5) Rezistența aerului la vagoanele cu boghiuri și la o iuțeală de 100 km., reprezintă jumătate din efortul total de tracțiune.

Mașini

Întrebuințarea turbinelor cu vapor. În revista americană „Power” pag. 821 1907 *sqq*, d-l Auguste Kreusi studiază turbinele cu vapor Curtis întrebuințate pentru serviciul căilor ferate și arată elasticitatea lor pentru sarcinile atât de variabile care se prezintă în exploatarea unei linii ferate.

Când sarcina era de 53.74 kilovați, presiunea vaporilor fiind 12.74 kgr. supraîncălzirea cu 65 c. consumațiunea pe kilovat-oră era 6.60 kgr., iar când această sarcină crește la 80.70 kilovați presiunea fiind 12.53 kgr. supraîncălzirea cu 58 c. consumațiunea era 6.50 kgr.

Regularitate se obține mai lesne din cauza forței de inerție considerabile ce au părțile mobile ale turbinei, incomparabil superioare decât la mașina cu piston.

Din datele de mai sus se vede și cantitatea mică de vaporii întrebuințați pe unitatea de energie și consequent prețul mult mai redus.

Motoare cu gaz sărac. În „The Engineer” pag. 1004, 1907, d-l Alexander arată cheltuiala de *prima instalare* și aceea de *funcționare* pentru o instalațiune de 100 cai:

Instalațiunea ar costa :

Clădiri și fundațiuni	lei 18.100
Gazogen prin aspirație cu accesorii	„ 12.250
Motor de 100 cai	„ 13.000
Generatrice de electricitate de 60 kv.	„ 6.000
Tablou de distribuțiune	„ 700
Aparate auxiliare și țevăria	„ 2.790
Total	lei 47.470

adică circa 475 lei pe cal vapor.

Amortismentul în afară de dobânda capitalului de 6% este a se socoti :

2%	pentru clădiri și fundațiuni
5%	„ gazogen și aparate auxiliare
6.6%	„ motor
3%	„ generatrice electrice.

Funcționarea ar costa pe kilovat-oră :

Combustibil	lei 0.0385
Ape	„ 0.0001
Ulei și diverse	„ 0.0035
Personal	„ 0.04085
Total	lei 0.08295

Electricitate aplicată.

Lămpi incandescente cu filament metalic. In „Engineering“ pag. 477 *sqq*, 1907, d-l Gaster, după ce face istoricul lămpilor cu filament de cărbune, arată avantajile și inconvenientele lămpilor cu filament metalic.

Lampa cu Osmiu este costisitoare și acum i se preferă pentru un voltagiu mic lampa cu Tungsten.

Lampa cu Tantal este mai întrebuințată și decât lampa cu Tungsten dar sub curenți alternativi de mai mult de 50 perioade se uzează repede.

Lampa Osram arde în mijlociu cu un randement de 1,2 wati pe lumânare și are o durată de 600 ore. S'au mai făcut lămpi cu heliu, cu irridiu și vanadiu.

In scurt lămpile cu filament metalic sunt economice sub raportul consumațiunei — $\frac{1}{3}$ parte din lămpile cu cărbune — dar sunt costisitoare ca instalațiune.

Lampa cu filament de cărbuni costă lei 0,70 și cea cu fir metalic de aceeași intensitate costă lei 3,50.

BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

PARTEA TECNICĂ

REGIMUL DUNĂREI

Studii și lucrări făcute în România pentru cunoașterea regimului
acestui fluviu.

(Urmare) *

Kilometrajul

Până în anul 1894 distanțele între porturi erau date după măsurătorile făcute pe harta României ridicată de Marele Stat Major Austriac.

În acel an, d-l Inginer Inspector General *I. B. Cantacuzino* decide a se face o măsurătoare a Dunării și nivelmentul ei și se prevede în acest scop, suma de 17 000 lei în bugetul Serviciului Hidraulic.

Lucrările pentru kilometrajul Dunării au început în Iulie 1894, plecându-se de la Mila 92 (azi 81) a Comisiunei Dunărene, care corespunde cu 170.350 km. de la Gura Sulinei. Măsurătoarea s'a făcut pe malul stâng al Dunării, mergându-se pe cât se putea paralel cu firul apei. La fie-care km. s'a pus câte un stâlp kilometric cum indică fig. 8, iar la fie-care miriametru o bornă de piatră cu reper de nivel, cum indică fig. 9.

La finele anului 1894 s'a ajuns până la Călărași, mergându-se pe brațul Borcea, de la Gura Ialomiței în sus.

În anul 1895 s'au înlocuit stâlpii fig. 8 cu alții mai mari, eșiți cu 1.50 m. afară din teren, purtând o tablă de lemn, cum indică

*) No. 2, Februarie 1908.

fig. 10. Constatându-se, că reperele de nivel A (fig. 9) se strică, lovindu-le oamenii cu toporul, s'au pus aceste repere în B.

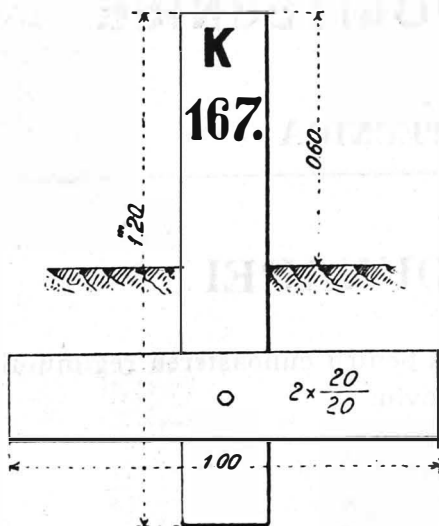


Fig. 8

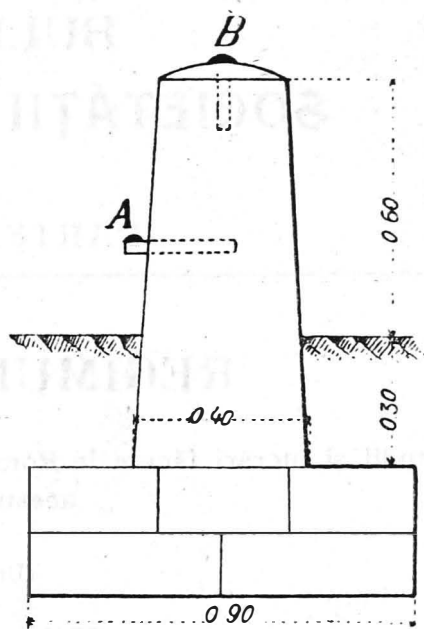


Fig. 9

Reperetele miriametrice s'au făcut mai mari și s'au așezat pe o bază mai mare pentru a se reduce tasările eventuale (fig. 11). În acest an s'a ajuns cu kilometrajul la Giurgiu.

În 1896 s'a dispus a se face stâlpi și mai înalți, de 2.50 m. înălțime, cu tăblițe smălțuite (fig. 12), tip cu care s'a continuat până la Verciorova. Totdeodată s'a decis a se înlocui și cei puși în anii precedenți.

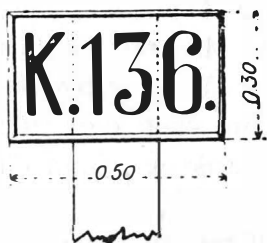


Fig. 10

Din acest an Direcțiunea a închiriat un vapoarăș cu care să se poată face mai lesne transporturile personalului, lucrătorilor și materialelor, care până aci se făceau numai cu bărci de la un punct la altul. Staționarea se făcea în corturi pe malul Dunării. La finele anului 1896 s'a ajuns la Bechet. În anul 1897 vapoarășul închiriat anul precedent, azi numit „Smârda” (figura 13), este cumpărat pentru

secțiunea de studii pe Dunăre, și se continuă cu lucrările până la Calafat.

În anul 1898 s'a ajuns cu kilometrajul la frontieră.

În anul 1899 s'a făcut măsurătoarea pe malul drept al Dunării de la Galați până la Ghecet; de aci pe brațul Măcinului până la Vadul-Oii; apoi tot pe brațul drept al Dunării prin Hârșova, până la Topalul. Pe această porțiune s'au pus reperele din 5 în 5 kilometri (fig. 14.), s'au făcut mai puternice, iar tăblițele s'au pus mai mari și pe șine înalte, pentru a nu fi distruse de locuitorii satelor vecine.

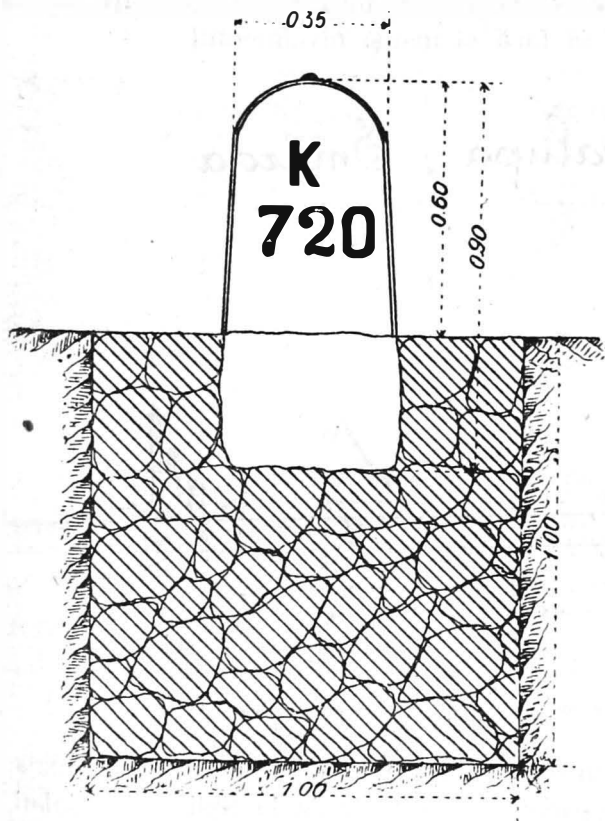


Fig. 11.

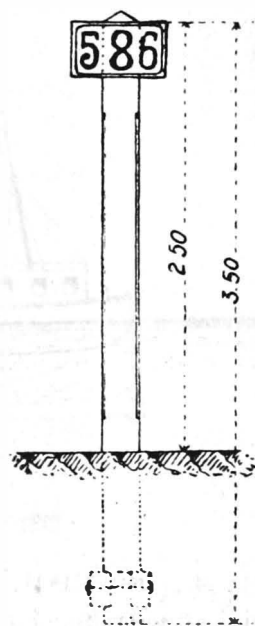


Fig. 12

În anul 1900 s'a continuat kilometrajul pe malul drept până la Silistra, mergându-se de la Dervent pe brațul Ostrovului.

După cum se vede, această lucrare s'a făcut în 7 ani, și aceasta din următoarele cauze: Mai întâi, lucrări de această natură pe malul Dunării nu se pot face de cât când apele Dunărei se retrag de pe maluri, ceea ce se întâmplă de obicei prin Iunie sau Iulie, iar une ori chiar mai târziu. Așa, în 1897, din cauza marilor

viituri din acel an, lucrările nu s'au putut începe de cât la 15 Septembrie. Pe de altă parte, lucrările trebuiesc întrerupte înainte de înghețul Dunării, între 15 Noembrie și 1 Decembrie, după care dată, comunicația pe Dunăre nu se mai poate face.

Cu modul acesta o campanie de lucru nu poate dura de cât cel mult 5 luni, iar une-ori numai două luni. Apoi malurile Dunării fiind în cea mai mare parte acoperite de păduri, era necesar a se tăia linii prin ele, pentru a se putea nivela și măsura. În sfârșit era numai un singur inginer și une-ori fără ajutor, care trebuia să conducă kilometrajul și să facă el însuși nivelmentul.

Șalupa „Smârda”

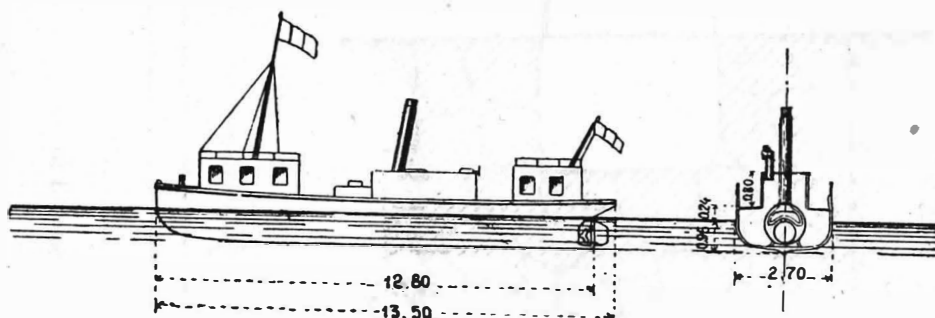


Fig 13

În anul 1901, în urma rectificării unui braț de pe Sulina, care aducea cu sine micșorarea distanțelor de la Sulina la Galați, s'a decis o rectificare a kilometrajului și însemnarea lui pe șenalul navigabil al Dunării cu plăci de dimensiuni mai mari, pentru a se putea vedea mai bine de către navigatori. Lipsa de fonduri și de personal în anii 1901 până la 1905, au făcut ca aceste rectificări să nu se poată realiza de cât în anul 1906. În acest an s'a așezat noul tip de stâlpi miriametrici (fig. 15), pe toată Dunărea, iar în 1907 s'a completat kilometrajul, punându-se stâlpi noi și pe distanța Hârșova-Silistra, precum și câte un nou stâlp prin ostroave, când cel de pe mal nu se putea vedea direct. Prima cifră a kilometrelor

s'a scris mai mică, căci navigatorii nu pot face niciodată erori de 100 kilometri. Harta aci alăturată (figura 15 bis) indică pozițiunea

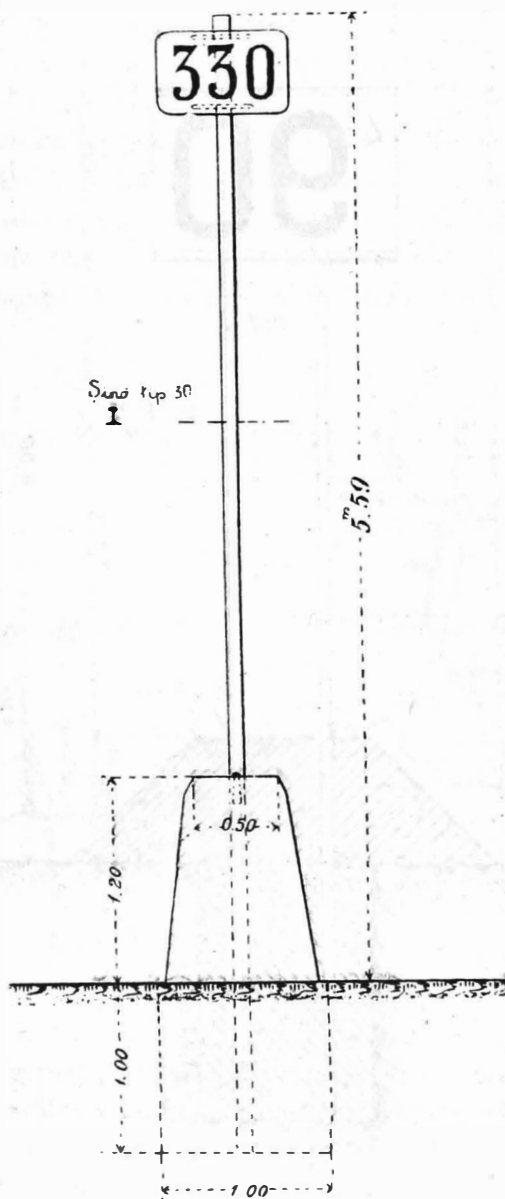


Fig. 14

stâlpilor noi miriametrici, cu kilometrajul rectificat, pe toată Dunărea de la Severin la Galați. Toți stâlpii sunt puși la șenalul navigabil al Dunării, pe malul stâng al ei.

În anul 1906, echipe detașate de la porturi și de la Harta Hidrografică a Dunărei, au făcut o revizuire generală a kilometra-

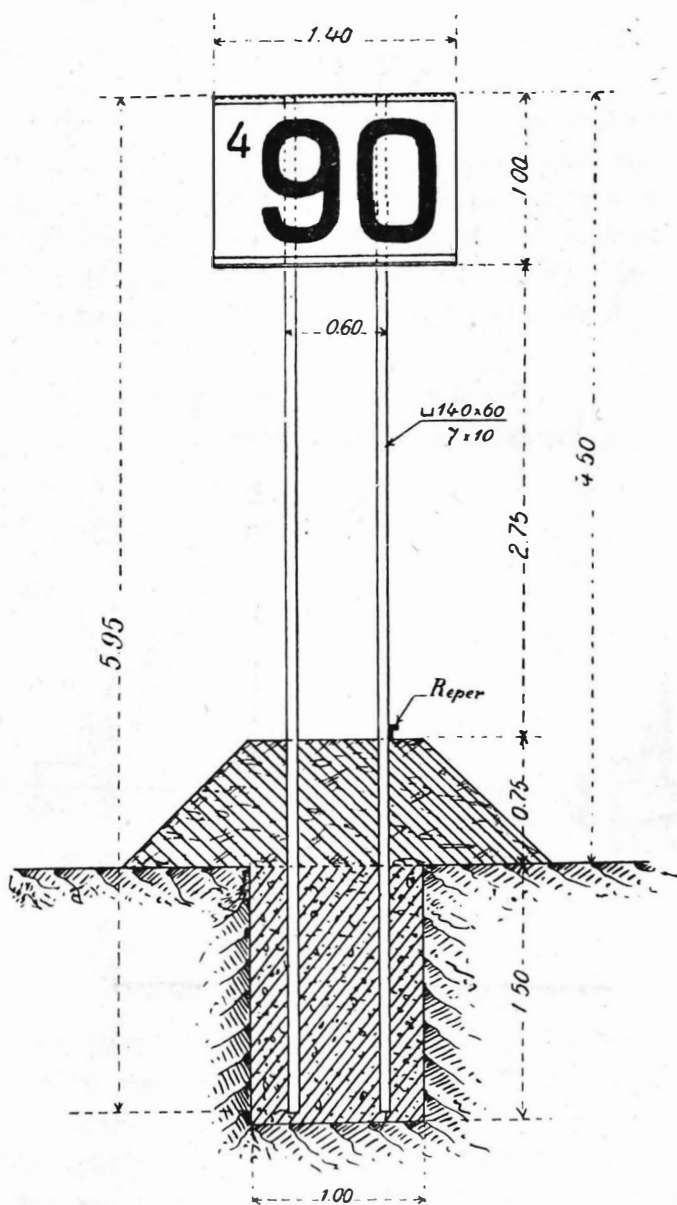


Fig. 15

jului. S'a constatat atunci, că din cauza izbirei ghețurilor, mâncării malurilor, distrugerii de către locuitori, etc, din 77 stâlpi de piatră cu repere, nu mai erau în bună stare de cât 42. Pe unele porțiuni

lipseau repere pe întindere de 70 km. Reperele de pe malul drept de tipul din fig. 14, s'au menținut mult mai bine, locuitorii nepu-
tându-le dărâma sau tăia.

Din 48 repere de acest tip, numai unul era distrus de ghețuri. În ceea-ce privește stâlpii de lemn, aci stricăciunile sunt cu mult mai mari, stricăciuni provenite în mare parte de la rău făcători. Cu toate intervenirile la Grăniceri, Prefecturi, Primării, Căpităni de porturi, Agenți silvici, etc. nu s'a putut opri nici de cum opera lor de distrugere. Din 901 stâlpi kilometrici câți au fost puși pe malurile Dunării, numai 114 s'au găsit în bună stare. La 233, plăcile

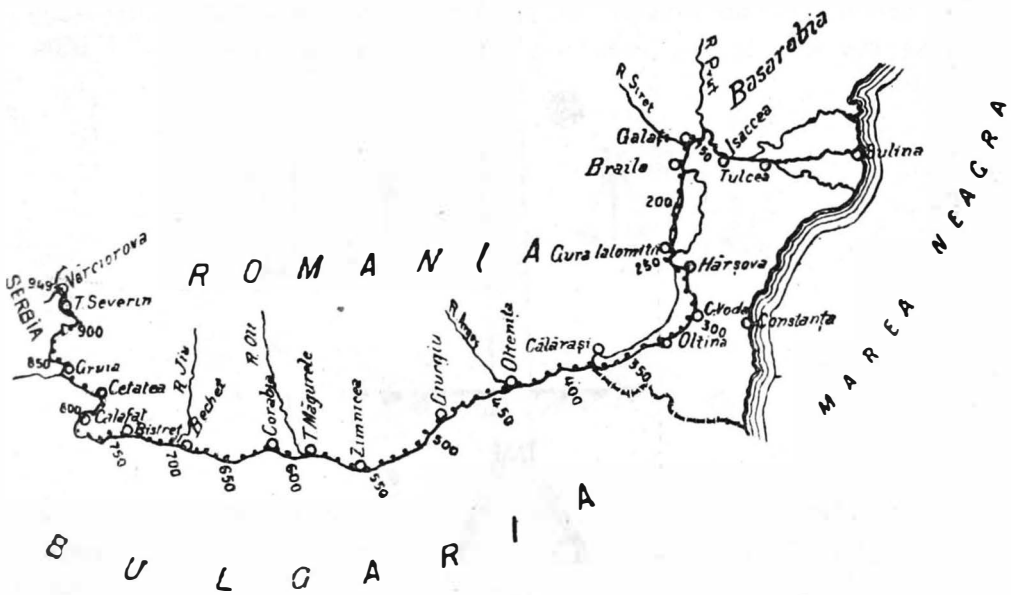


Fig. 15 bis.

sunt ciocănite, rupte, împușcate, etc.; la 222, ele sunt cu totul furate, iar 332 stâlpi sunt luați cu totul. Distrugerea este cu totul neuniform repartizată. Ast-fel, prin județele Mehedinți, Dolj și prin Dobrogea, lipsesc mai puține; iar în județele Vlasca și Teleorman, aproape n'au mai rămas niciunul. Apoi, dintre stâlpii existenți, sunt mulți ciopliți, putreziți în parte etc. Din aceste cauze s'a decis, ca să se înlocuiască treptat, în doi sau trei ani, stâlpii de lemn, cu stâlpi de beton armat, cam de tipul din fig. 16 și al căror material nu mai poate servi locuitorilor.

Nivelmentul general

După cum am spus, odată cu kilometrajul Dunării s'a făcut și nivelmentul general al ei.

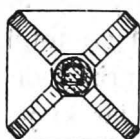
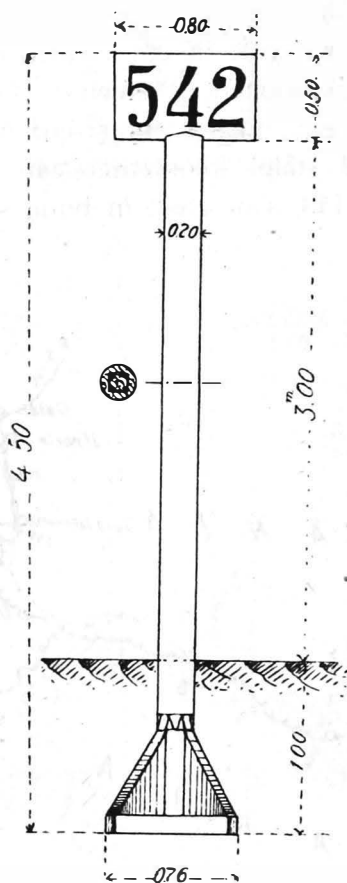


Fig. 16

Nivelmentul se făcea de inginerul dirigințe în persoană, citindu-se din aceiaș stațiune pe două mire. Eroarea admisibilă, în fiecare zi, pentru închiderea celor două nivelmente era $\sqrt{l}$ centimetrii, în care l era lungimea parcursă în Km.

Ca punct de plecare al Nivelmentului s'a luat cota 5.870 a reperului de pe mila 92 (azi 81) a Comisiunei Europene Dunărene, care a făcut nivelmentul Sulina-Galați de patru ori, iar pe unele porțiuni de șase ori, în anul 1870, pornind de la nivelul mediu al apelor joase la Sulina, fixat de Hartley la 1857.

Reperele s'au făcut de tipul indicat la *kilometraj*. Pentru a se cunoaște tasarea lor eventuală, se băteau de o parte și de alta a reperului, câte un țărșuș, la 5 m. depărtare, pe care se punea un cuiu la 50 c. m. sub fața terenului. La începutul fie-cărei campanii se verifica de regulă reperele puse în campania precedentă și se făceau rectificările de cote, ce se constatau.

După cum am spus, se făceau de odată două nivelmente. Figura 17, alăturată, arată modul de procedare. Se știe că prin acest

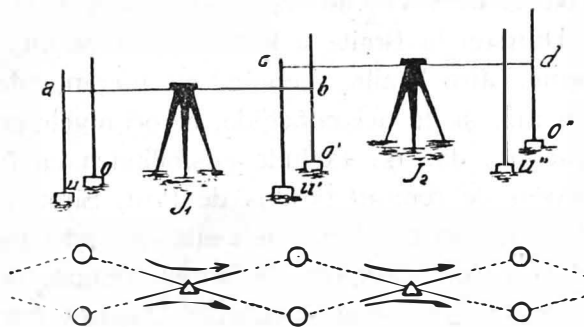


Fig. 17

mod, nu se pot descoperi erorile provenite din unele defecte ale instrumentului, de deranjări eventuale ale acestuia, de împrejurări locale și cele provocate de starea aerului. (A se vedea *Jordan. Handbuch der Vermessungskunde*). Din această cauză se decisese ca nivelmentul să se verifice prin o întoarcere de la Vânciorova la Brăila. Această verificare nu s'a făcut până în prezent, din cauza lipsei de personal. La aceasta a mai contribuit și faptul că, comparându-se nivelmentul nostru cu cel făcut de Unguri, pornind de la Adriatica, s'au găsit rezultate destul de concordante.

Cota de joncțiune după nivelmentul Dunărei este de 51.2385, iar după nivelmentul Ungar 51.5150 în raport cu nivelul mării. Cum însă nivelmentul nostru pornește de la nivelul mediu al apelor mici ale Dunărei, care este cu 0.298 peste nivelul apelor medii ale mării, reese că cota de joncțiune în raport cu Marea-Neagră este de 51.5365. Diferența este dar numai de 0.0215. Această diferență s'ar mai reduce

încă, dacă admitem, că nivelul Mărei-Negre este ceva mai sus ca al Mărei Adriatice, fapt ce ar reeși din afirmațiunea navigatorilor, că prin Bosfor există de regulă un curent către Marea de Marmara.

Cu ocazia nivelmentelor parțiale, ce s'au făcut la harta hidrografică a Dunărei, s'a constatat tasări importante ale unor repere existente, iar în urma verificărei din 1906, după cum am spus, s'au găsit foarte multe repere distruse.

Din această cauză, se simte nevoia unei revizuirii a nivelmentului, a punerii de repere mai dese, din 5 în 5 km. și a altora, ca martori în afară de zona inundabilă a Dunărei, în porțiunile în care reperele stau prea mult timp sub apă, căci fără nivelment de precizie, fără repere netasabile și bine întreținute, nu se poate avea date folositoare, ci din contră, se poate ajunge la concluziuni cu totul stranii. Ast-fel în 1878, un inginer a observat că, din comparația nivelelor Dunărei la Brăila și la Galați, ar rezulta că Dunărea are o contra-pantă către Brăila, mergând cu diferența de nivel până la 50 sau 70 c. m. ; și de aci conchide, că ori nivelmentul e greșit, ceea-ce de sigur era, dar nu exclude posibilitatea ca fenomenul să fie real și provocat de remuul produs de Prut, Siret, sau de gurile Dunărei ! Tabloul următor indică cotele etiajului adevărat și etiajului convențional al Dunărei în raport cu Marea Neagră, după lucrările făcute până în prezent, precum și pantele Dunărei între porturi la apele mari și la etiagiu.

TABLOUL F.

PORTURI	Etiajul		Panta Dunărei	
	Convențional	Adevărat	La ape mici	La ape mari
Turnu-Severin	34.130	33.881	mm./km.	mm./km.
Gruia	29.146	29.125	62	64
Cetatea	27.786	27.9485	34	45
Calafat	26.683	26.712	69	79
Bistreț	23.875	23.725	40	49
			39	40

PORTURI	Etiajul		Panta Dunărei	
	Convențio- nal	Adevărat	La ape mici	La ape mari
Bechet	22.083	22.153	29	28
Corabia	20.123	20.336	31	45
Turnu-Măgurele	19.125	19.325	68	43
Zimnicea	16.218	16.768	52	51
Giurgiu	13.060	13.480	44	43
Oltenița	10.280	10.798	44	47
Călărași-Ostrov	7.200	7.638	40	50
Cernavoda	4.586	4.910	27	28
Hârșova	3.311	3.736	34	55
Gura-Ialomiței	2.970	3.404	26	41
Brăila	1.076	1.380	9	33
Galați	0.900	1.317	5	26
Isaccea	0.670	1.055	9	27
Tulcea	0.390	0.524	7	
Sulina	0.000			

Harta hidrografică

Cu începerea anului financiar 1903—1904, d-l inginer inspector general *A. Saligny*, a decis să se ia măsurile necesare, să se prevadă fondurile cu care să se poată începe harta hidrografică a Dunărei, și să se organizeze această lucrare în așa fel în cât, după prima ei ridicare, să fie posibil a se face ridicări generale chiar la fie-care doi ani. S'a stabilit în principiu ca mai întâiu să se ridice

brațele pe care se navighează, lăsându-se pentru mai în urmă brațele secundare și ca profilele transversale în Dunăre să se facă din 200 în 200 metri.

Prin ridicarea unei asemenea hărți și ținerea ei în curent se vor putea aduna elementele și se vor face studiile necesare, pentru ca în viitor să se poată da o bază mai solidă și mai științifică lucrărilor pe Dunăre, ca: completarea și sporirea actualelor porturi, crearea de noi porturi, facerea de diguri contra inundațiilor orașelor sau satelor de pe malul Dunărei, sau punerea în valoare a terenurilor inundabile, facerea de lucrări pentru ameliorarea și dezvoltarea navigațiunei pe Dunăre, sau pentru o viitoare regulare a Dunărei; în fine se va putea cunoaște mai de aproape frontiera fluvială dintre Bulgaria și România, Serbia și România. Lucrările trebuiau ast-fel făcute în cât din ridicările succesive de hărți să se poată deduce concluziuni certe pentru schimbările de albie sau de talveg ale Dunărei, pentru mâncăturile de maluri, sau depunerile pe ele, pentru modul de formare și înaintare, distrugere sau conexiune al bancurilor, ostroavelor, pentru a se vedea în ce părți și pe care brațe există un regim mai constant sau mai variabil, etc.

La început se decisese ca, în scopul de a avea cât mai curând o hartă hidrografică, să se facă prima ridicare mai repede și mai sumar, în doi până la patru ani. În acest scop s'au făcut unele încercări la Giurgiu (în Iunie 1903), după cari s'a decis a se procura vasele, bărcile, aparatele și instrumentele necesare, spre a se începe să se ridice harta, de la Silistra în jos. Lucrările au început în August și au continuat până la finele lui Octombrie, cu un număr restrâns de lucrători. S'a făcut cu această ocaziune experiență, că prima ridicare reclamă destul timp, și este destul de costisitoare, pentru ca să nu se profite de dânsa în scopul de a i se da o bază mai permanentă, a servi cu modul acesta și a înlesni ridicările viitoare ale hărții.

În adevăr, lucrările trebuiau începute prin ridicarea unei baze de operațiune pe malul Dunărei. Dacă aceste baze s'ar fi putut obține cu ușurință, atunci măsurând pe ele câte 200 metrii și luând cu busola declinațiunea profilelor, s'ar fi putut începe imediat sondagile pe profil și nivelmentul malurilor, atât cât acest mal este supus la inundațiuni și cât el nu este acoperit cu păduri, ori la depărțări prea mari.

Însă în cea mai mare parte a Dunărei aceste baze trebuiau

duse prin păduri, peste dealuri, prin vii sau grădini de zarzavat, prin porumburi, buruieni, etc., așa în cât în mediu nu se putea înainta de cât cu câte 1 km. pe zi, adecă să se facă zilnic 5 profile transversale în Dunăre. Această înaintare era prea mică pentru ca să se poată utiliza în mod complet o echipă de sondaje, și din această cauză s'a găsit, că e mai bine să se facă mai întâi pichetarea profilelor și apoi sondarea lor. Acest mod de procedare mai era justificat și prin faptul, că de obicei mai târziu apele sunt mai mici. Căci sondajele se fac greu și cu mai multe erori, când apele sunt crescute: viteza curentului fiind mare, ancorarea în Dunăre a bărcilor e mai dificilă; sonda, de asemeni, este luată de curent, așa că adâncimile sunt măsurate cu o mai mare eroare, iar lățimea apelor fiind mai mare ca la apele scăzute, este nevoie de mai multe vase, mai mulți lucrători și mai multe sondagii de făcut ca la apele mici. La apele mici apoi, sondajele se pot face cu sonde de lemn, care dau rezultate mai bune ca sondele de funie de care se atârână greutatea.

Ast-fel fiind, s'a stabilit următorul mod de lucru: Se ridică mai întâiu o bază de operațiuni, căutându-se a se alege alinamente cât mai mari; se măsurau pe ele distanțe de 200 metrii și se ridicau profile transversale normale sau înclinate după nevoie, care se însemnau cu câte un pichet pe malul drept și altul pe malul stâng, având, cei de pe malul unde era baza, la partea de sus, un cui de reper pentru nivelment. Când apele Dunărei se scoborau sub 2 metri deasupra etiajului, se făceau sondajele pe profile și nivelmentul malurilor în raport cu cuele de reper după picheți. Aceste cuie se legau printr'un nivelment, cu reperele nivelmentului general al Dunărei, de care am vorbit la „Nivelmentul General“. Înainte de închiderea navigațiunei se aducea tot personalul în București, pentru a se face raportarea hărtei, unde rămânea, până când, după viiturile de primăvară, malurile Dunărei se uscau, spre a se putea începe o nouă campanie de lucru.

În anii 1903 și 1904, picheții se făceau de lemn de tipul din fig. 18 și se puneau câte unul pe un mal și pe cel-lalt. S'a văzut în acești ani însă, că cu picheți de lemn nu se poate obține o lucrare durabilă. În unele părți se depozitau peste ei nomol, ceea-ce îi făceau să nu mai poată fi găsiți de cât prin noi operațiuni topografice pe teren, alții se acopereau de sălcii tinere, de buruieni, etc., în cât numai după o nouă deschidere a profilului și uneori a bazei de operație,

puteau fi regăsiți; în fine, mai în toate părțile pe unde umblă oameni sau prin apropierea târelor, picheții erau tăiați, loviți sau chiar scoși cu totul, căci lemnul de stejar al lor găsea întrebuințare la facerea de coade de unelte etc. Din aceste cauze s'a decis, ca în anul următor să se facă repere puternice de piatră, care să asigure cât mai bine direcțiunea profilului și menținerea cotei reperului său.

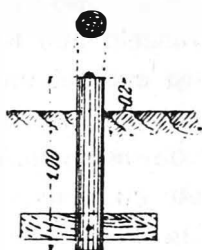


Fig. 18.

Picheții de piatră au forma și dimensiunile din figura 19. În unul din picheții fie-cărui profil s'a pus la început un reper de fontă pentru cota de pornire a profilului. S'a văzut că și acestor repere de fontă, locuitorii le-au găsit o întrebuințare, și de aci, ruperea lor prin izbituri date cu topoare, ciocane etc. După cum ne-a comunicat un cioban, acele repere serveau foarte bine, în loc de ni-

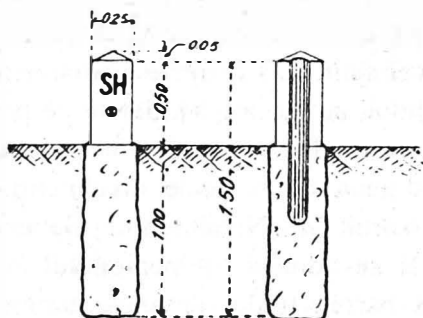


Fig. 19.



covală, pentru ascuțirea coaselor pe ele. De aceea, cu începere din anul 1906, reperele s'au făcut din fer forjat, așa că numai prin distrugerea completă a pietrelor se putea obține scoaterea acelor repere.

După cum am spus, în primii doi ani, picheții s'au pus câte unul pe fie-care mal al Dunării. În urma unor experiențe făcute cu sondajele s'a văzut, că acest mod de însemnare al profilelor, deși

mai precis, totuși avea inconvenientul, că cerea ca bărcile la son-daje să fie aliniate de pe mal de un picher, ale cărui semnale nu se auzeau sau vedeau ușor, așa că multe bărci treceau, luate de curent, dincolo de profil, înainte de a le ancora. S'a decis atunci, ca reperele de piatră să se pue pe același mal la distanțe de 20 până la 50 metri, după lățimea Dunărei. Această distanță, în urma experiențelor făcute, s'a văzut, că este suficientă, pentru ca alinierea bărcilor pe profil să se facă destul de bine. La distanțe de 700 la 1000 metri de pietrele profilului, barcaii se puteau alinia ei singuri, cu o eroare în sus sau în jos de 1 la 2 metri numai, ceea-ce nu prezintă nici un inconven-ient pentru lucrări de asemenea natură.

În anul 1903 s'a ridicat brațul Ostro-vului; în 1904 s'a mers până mai jos de Cernavoda; în 1905 până la Gura Gârлуței (între Gura Ialomiței și Brăila); în 1906, până la Brăila; iar în 1907, s'a făcut ridicarea brațului Borcea de la gura amonte până dincolo de Călărași și pe Dunăre, de la Silistra până ceva mai sus de Oltenița.

Acum, când am arătat cum s'a înjghebat această lucrare și ce s'a făcut până în pre-zent, să expunem mai amănunțit diferitele ope-rațiuni, ce sunt de trebuință în acest scop.

Baza de operațiune. — Această bază se face pe malurile Dunării, de regulă în par-tea ei inundată. Aliniamentele se caută să fie cât mai lungi. În acest scop, în părțile aco-perite cu păduri, aliniamentele se dau pe dea-supra copacilor, cu ajutorul unei piramide me-talice demontabile, având trei etaje de câte 5 metri fie-care. Figura 20. Uneori se pun prăjini de 12 metri pe dânsa, așa că balizele se găsesc la 27 metri deasupra terenului și se pot vedea lesne de la marginile pădurei sau de prin luminișuri. După ce se stabilește direcția bazei, se începe a se deschide linia prin pădure sau burueni, dându-se direcțiunile parțiale cu jaloane sau cu busola.

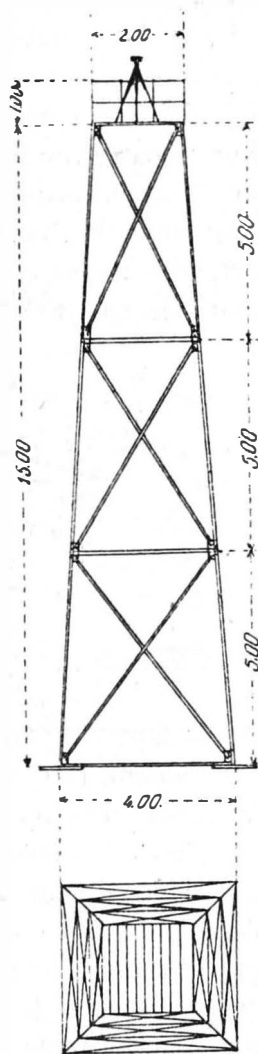
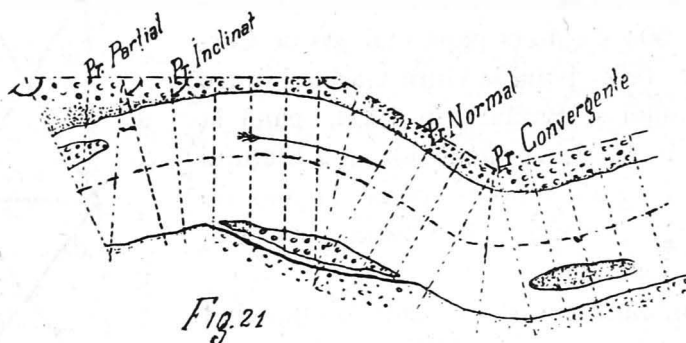


Fig. 20.

Bazele trebuiesc duse cât mai aproape de maluri; alt-fel, deschiderea profilelor transversale se face foarte greu, din cauza lungimei lor. Înă, în acest caz, ele trec de multe oripeste bălți, smâncuri, privaluri sau viroage, etc. care îngreunează mult deschiderea și măsurarea bazelor. Uneori, terenul nu este bine uscat și lucrătorii trebuiesc să treacă prin nămol, de unde scot picioarele pline de lipitori.

Apoi alte insecte și mai ales țânțarii fac ca lucrătorii să suporte foarte cu greu aceste operațiuni de deschidere a bazelor și a profilelor, care pe lângă acestea toate, reclamă și multă muncă. Se întâlnesc deseori pe baze sălcii bătrâne, de peste 3 metri periferie, și pe care 2 lucrători abea le pot tăia în jumătate zi. Toate acestea contribuiesc mult, ca lucrările de deschidere a bazelor, să meargă relativ încet, căci uneori cu câte 30 până la 40 tăetori de lemne, nu se poate înainta de cât 300 până în 500 metri pe zi. Măsurarea bazelor se



face cu lanțul de 50 metri, alinierea dându-se totdeauna cu un cerc de aliniament. Dar, din cauza trunchiurilor de copac ce rămân pe bază, măsurarea nu se poate face cu toată precizia. Erorile sunt însă admisibile pentru această lucrare, de oare-ce hărțile individuale se fac pe porțiuni de 10 km., iar legarea lor se va face în urmă prin o triangulațiune generală în legătură cu rețeaua Marelui Stat Major pentru harta României. Odată cu baza se face și o legătură a ei cu punctele principale de pe maluri, ca: movile, biserici, etc. La măsurarea bazei se pune pe ea și picheții din care pornesc profilele transversale ale Dunării.

Profilele. — Profilele se ridică normale pe baza de operațiune, când aceasta merge aproape paralel cu Dunărea, din picheții puși în acest scop; sau sub unghiuri alese convenabil, sau mai multe convergente, ori parțiale, când Dunărea face coturi (Figura 21). Direcțiunea profilelor se dă cu cercuri de aliniament.

Pe direcțiunea profilului în apropiere de malul Dunării și în locuri cât se poate mai adăpostite de izbirea ghețurilor se pune o piatră cu reper, așa fel ca axul zgghiabului ei semicilindric de la spate să cază pe direcția profilului. Aceasta se zice *piatra de reper*.

În spatele ei, la distanțe de 20 la 50 metri de regulă, rareori mai mari, se pune în aceleași condițiuni o altă piatră fără reper, zisă *de direcțiune*. Ambele pietre se așează vertical, cu ambele fețe paralele cu profilul și alte două perpendiculare pe el și îngropate în pământ până la partea cioplită (Fig. 19).

Dacă acum în scobiturele semicilindrice se pun două balize, (fig. 26), avem imediat direcțiunea profilului. Această operațiune se

Șalupa „Brateșu”

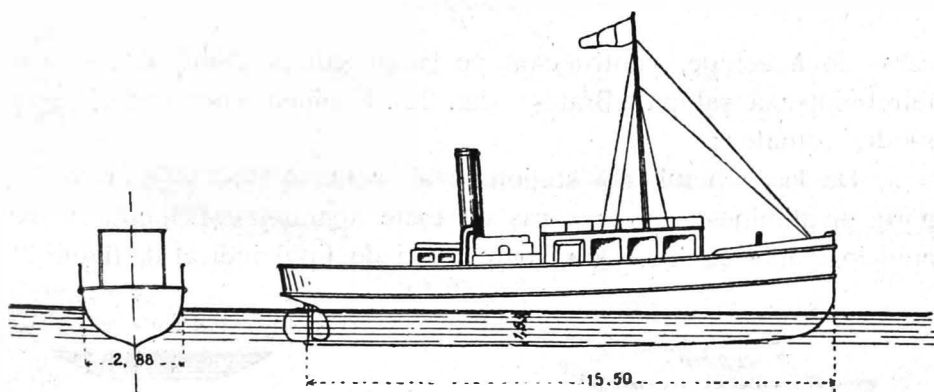


Fig. 22

poate face de un simplu lucrător și ori-când, ast-fel că dacă la un moment dat, ar fi nevoie să se ridice un profil în Dunăre, este destul a trimite acolo un simplu picher, care să facă ridicarea, căci ast-fel ori-ce lucrare topografică este înlăturată, pentru facerea sondajelor. Nivelmentul de la reper până la fața apei se poate face ușor cu ajutorul unei late și nivel cu bulă.

Profilele transversale se deschid puțin de la bază la piatra de direcție, numai pentru a se putea da direcția profilului și a se face măsurătoarea iar de aci se tae mai mult din pădure și anume, mai mult în amonte ca în aval, pentru ca oamenii din bărcile de sondaje să vadă din vreme balizele așezate la pietre și să se alinieze bine.

După ce pietrele sunt așezate, la prima din ele despre apă se cimentează reperul de fer, după ce mai întâi pe acesta s'a imprimat cu poansoane numărul profilului. Numerotația se dă între porturi, din amonte în aval, iar profilelor li se dă numele portului din amonte.

Sondajele. — Când nivelul apelor s'a scoborât supt cota 2 metri deasupra etiajului se începe sondajele. Sondajele se fac de

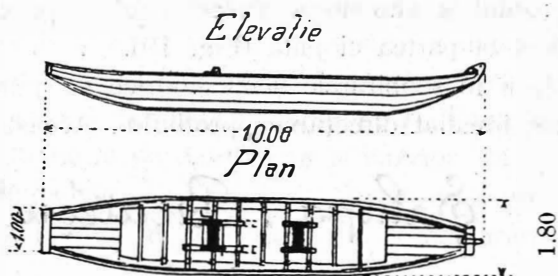


Fig. 23

către două echipe, pentru care pe lângă șalupa „Smârda“, se mai întrebuințează șalupa „Brateș“ (fig. 22). Echipele sunt organizate în modul următor :

De la punctul de staționare al personalului și lucrătorilor, pornește dimineața un vapoarăș cu toate aparatele și lucrătorii trebuincioși unei echipe. Două bărci mari de tipul indicat de figura 23

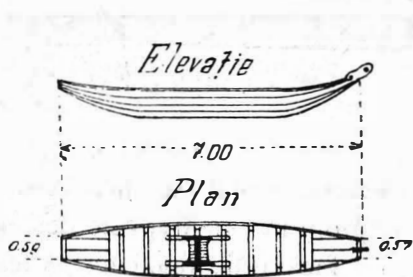


Fig. 24

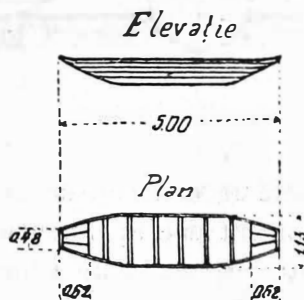
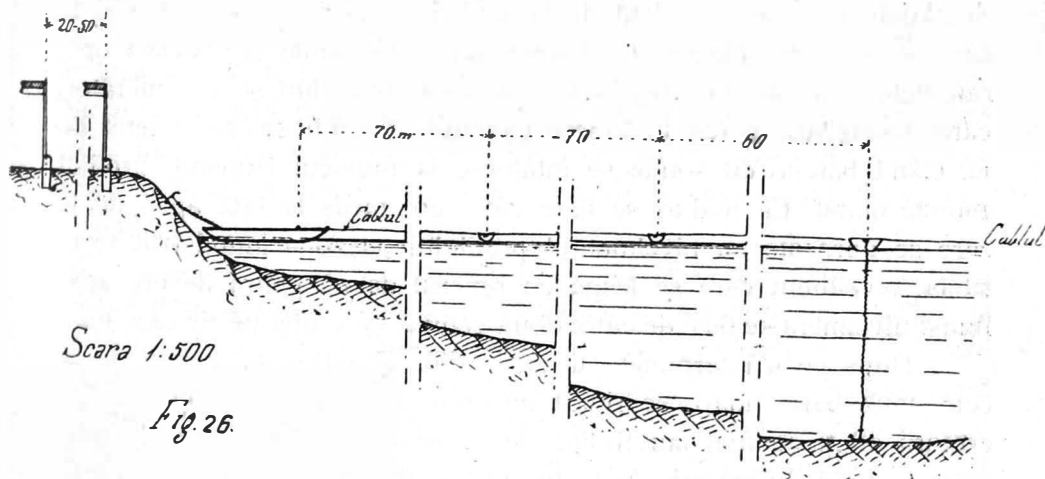


Fig. 25.

au întrânsele troliuri pe care sunt înfășurate câte un cablu galvanizat flexibil, cu semne de alamă, din 10 în 10 metri. Fiecare barcă mai are un troliu pe care este înfășurată o funie cu care se leagă barca de copaci, țăruiși sau de o ancoră pusă pe mal. Aceste două bărci se aduc în dreptul profilului însemnat prin balize puse la pietrele lui. Una din ele se leagă la un mal cu funia de un copac

sau ancoră, așezate chiar pe profilul transversal. După aceasta, vaporășul ia 2 până la 4 bărci mijlocii (fig. 24) după lățimea Dunării, se ridică cu ele în susul profilului și mergând către malul opus, dă drumul câte uneia, la distanțe cât mai egale posibil, mai apropiate unde e curentul mai puternic, și mai depărtate unde e curentul mai slab. În fie-care din aceste bărci se află câte un lucrător, care uitându-se neconținut la balize, aruncă ancora bărcii în apă înainte ca aceasta să ajungă pe profil. Apoi, prin strângere sau prin lăsare de funie în apă, cu ajutorul unui mic troliu, ce este în barca, el mișcă barca în susul sau în josul Dunării până ce mijlocul ei vine pe linia celor două balize, adică pe profil. De fie-care din aceste bărci sunt legate 2 până la 3 bărci mici de tipul din figura 25, având câte un lucrător pentru 2 sau 3 bărci. După ce bărcile mijlocii s'au așezat pe direcția profilului, vaporășul ia



barca mare rămasă la mal și o duce către malul opus, desfășurându-se în acest timp, din cablul de pe troliuri treptat cu înaintarea, așa fel ca el să fie neconținut întins. Se desfășură mai întâi de la barca fixată la mal, și apoi dincolo de jumătatea Dunării de pe barca legată de vaporăș. Pe măsură, ce această barcă trece în dreptul unei bărci mijlocii ancorate, vaporășul se apropie de ea prin aval și dă cablul omului din barcă. Se procedează ast-fel cu toate bărcile mijlocii ancorate, după care vaporășul duce barca mare la malul opus pe direcția profilului, unde o leagă de copaci, ancoră, țărushi, etc. Atunci se dau semnale pentru strângerea cablului pe troliurile din bărcile de la maluri. În același timp, pentru ca cablul să iasă cu totul deasupra apei între bărcile ancorate în Dunăre,

lucrătorii cu bărcile mici pleacă ținându-se de cablu, între bărcile mijlocii, lăsând câte una în drum, cu cablul peste ea, ast-fel că după ce întinderea este terminată, tensiunea cablului aduce bărcile mici pe linia profilului, iar cablul rămâne cu totul afară din apă, (Fig. 26).

Când cablul este complet întins, se dă semnalul pentru începerea sondajului. Sondajele se fac din două părți, din 10 în 10 metri, în dreptul semnelor de alamă după cablu. Până la adâncimi de 6 metri, sondajul se face cu sonde de lemn gradate; de aci înainte, cu sonde de funie, având o greutate de plumb la capătul de jos și însemnate cu bucățele de piele diferit colorată. Sondajele cu sonda de lemn sunt mai precise, căci ele se pot pune mai vertical, pe când cele cu funie sunt luate de curent, mai ales, dacă adâncimile sunt mari. Cotele se citesc cu aproximație de 10 cm. Sondajele se încep deodată de la ambele maluri cu două bărci, în care se află: un picher, ce însemnează adâncimile și observă operațiunile; un sondor care măsoară acele adâncimi și un lucrător, care deplasează barca în lungul cablului, ținându-se neconținut de el. Când bărcile cu sonde se întâlnesc la mijlocul Dunărei, profilul este terminat. La maluri se bate câte un țaruș la fața apei, de la care se pornește cu nivelmentul profilului pe zona inundabilă accesibilă, nivelment care se leagă cu reperul de pe piatra despre apă. Acest nivelment se face de către două echipe, câte una pe fie-care mal.

După ce s'a terminat cu un profil, se slăbește cablul de la cele două bărci mari, se ridică ancorele de la cele mijlocii, iar lucrătorii aflați pe mal iau funiile de ancorare ale bărcilor și le trag încet la vale. Lucrătorii de la troliurile cablului, mai strâng sau mai desfac cablul, după cum lățimea Dunării descrește sau crește în timpul mersului, ținând însă cablul întins pe cât se poate. Când se ajunge în apropierea profilului următor din aval, bărcile mijlocii ancorează, se pun în linie după balizele așezate la acel profil, iar cei de la maluri leagă bărcile mari și încep a strânge cablul până ese complet din apă. Bărcile cu sondori, care erau la mijloc, pleacă către margini, sondând, și rămân la maluri până ce se trece la alt profil. Operațiunea se urmează în același mod mai departe.

Când toate merg bine, s'a putut ajunge ca sondarea unui profil după acest procedeu, inclusiv mutarea de la un profil la altul, să se facă în interval de 30 la 45 minute, pentru lărgimi de ale Dunării de 700 la 1000 metri.

Sunt însă o mulțime de cauze, care împiedică mersul regulat al sondajelor. Mai întâi, se întâmplă foarte des ca pe unul sau pe ambele maluri sunt copaci până la muchia malului și unii chiar căzuți în apă. În acest caz deplasarea bărcilor pe lângă maluri, nu se poate face de cât cu vaporeșul. Apoi, ținerea cablului întins este dificilă, când bărcile se deplasează și din această cauză lucrătorii îl lasă mai slab, în care caz, deseori el se prinde în bancuri de nisip, în bușteni de pe fundul albiei, etc. Accidentele acestea reclamă mult timp și multă muncă, până la aducerea din nou, în bună stare a cablului. În alte părți, lângă maluri, adâncimile sunt așa de mici, în cât nu pot merge bine bărcile, din cauză, că dau de nisip sau nomol; atunci, deplasarea bărcilor de la maluri se face cu lucrătorii prin apă, foarte încet, mai ales în lunile de toamnă, când apa. este destul de rece. În sfârșit vapoarele și remorcherele, ce trec pe Dunăre, întrerup adeseori mersul regulat al sondajelor, căci pentru a le lăsa loc liber, trebuesc date la o parte de pe șenalul navigabil, bărcile cele mici lângă bărcile ancorate și dat drumul la cablu, până când face o săgeată în apă suficientă pentru ca vasele să poată trece peste dânsul. Se mai ivesc și alte accidente destul de dese, ca : ruperea cablului, ruperea unor piese de la troliu ; scăparea ancorelor de la maluri sau de la bărcile mijlocii, când fundul este prea tare ; răsturnarea unor bărci mici cu sau fără lucrători în ele ; furtunele și valurile etc. Toate astea fac, ca să nu fie aproape zi în care lucrările să poată merge fără nici o piedecă. Cu toate acestea, după ce lucrătorii sunt obișnuiți, se poate face cu o singură echipă până la 3 klm. pe zi. După lățimea Dunării în timpul favorabil s'a putut ajunge în 1904 la maximum de 19 profile pe zi ; în 1905 la 44 ; în 1906 la 27 și în 1907 la 32 profile maximum pe zi. La terminarea zilei, se dă drumul bărcilor de la maluri în voia curentului, se strânge cablul pe troliuri și pe măsură, ce se ajunge la bărcile cu ancoră, acestea se dezancorează, se leagă de bărcile mari, până ce se adună toate bărcile mari, mici și mijlocii la una mijlocie din mijlocul Dunării. De aci le ia vaporeșul și le duce la locul de staționare pe timpul nopții, loc care să fie la adăpost de valurile mari, ce s'ar putea forma în timpul unei furtuni de noapte.

Nivelmentul. — După ridicarea profilelor transversale ale hărții, atât în apă, prin sondagii, cât și pe maluri, sau uneori, când se dispune de personal, simultan cu acestea, se face un nivelment al tuturilor reperelor de pe pietre, care se leagă cu nivelmentul ge-

neral al Dunării. Acest nivelment se face de un singur operator prin metoda nivelmentului dublu înainte, sau de doi operatori, care se controlează la finele fie-cărei zile. Nivelmentele parțiale se compară cu nivelmentul general al Dunării.

Odată cu nivelmentul se face și o verificare a distanțelor măsurate pe bază și pe profilele transversale.

Pentru a se verifica lățimea profilelor peste apă, odată cu sondajele, de pe malul opus celui pe care sunt puse pietre, se măsoară două sau trei unghiuri ce le face razele vizuale duse de la un punct de pe profilul transversal la balizele puse pe malul opus la mai multe pietre cu repere ale profilelor alăturate.

Nivelmentul, cu personalul de care se dispune actualmente, se face de regulă în lunile Octombrie și Noembrie, când frigul îngreuiază mult bunul mers al operațiunilor de sondaje.

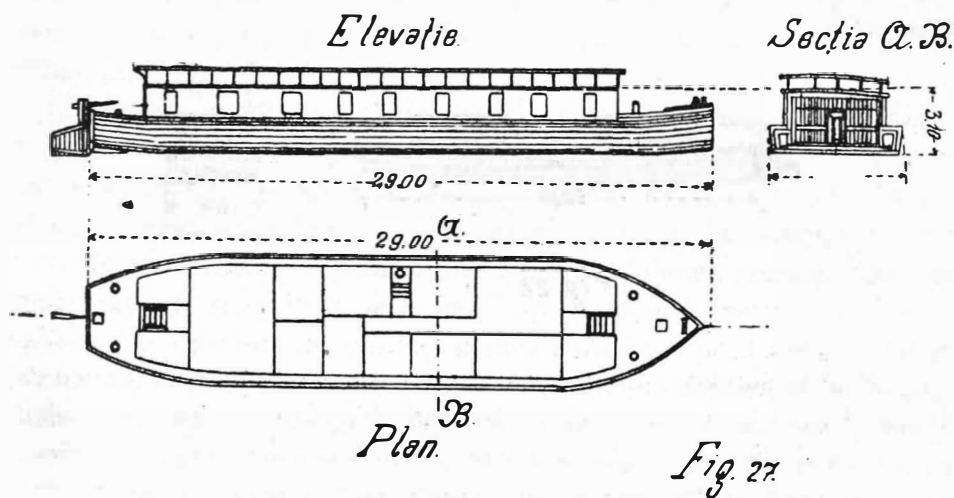
Raportarea. — Raportarea hărții hidrografice se face la Serviciul Central în București. Se începe prin calcularea etiajelor în dreptul profilelor transversale. Aceasta se obține prin o interpolare în timp și pe distanțe. La sondajul fie-cărui profil se notează ziua și ora când s'a făcut. Se calculează pentru acea oră, prin interpolațiune, cotele apelor în porturile imediat în amonte și în aval de profilul considerat, interpolându-se între cotele luate la oră 8 dim. în zilele, între care se găsește data facerei sondajului. Se obține ast-fel cotele în porturi, la ora când s'a făcut sondajul. Cota la profil se deduce apoi prin o interpolare între acele cote față de distanțele profilului la acele porturi. Se va face o ridicare specială a etiajelor când Dunărea va ajunge la acest nivel și când vom avea repere mai pe toată Dunărea. De asemenea la viituri extraordinare se va lua cotele apelor mai pe toată Dunărea.

Cotele luate pe teren pe profilele transversale, prin nivelment (pe maluri) și prin sondaje (în apă), sunt înscrise în carnete, în raport cu nivelul apei în momentul sondajului. Ele se calculează apoi, în raport cu nivelul Mărei Negre, servindu-se de cota reperului din piatra de lângă apă a profilului. Se fac, în sfârșit, și calculele trigonometrice pentru triangulațiuni. După acestea se procede la raportarea profilelor transversale ale malurilor și albiei, pe hârtie milimetrică, pe scara de 1 : 1 000 pentru lungimi și 1 : 200 pentru înălțimi, după cotele raportate la nivelul mării.

Hărțile se desenează pe coale de hârtie de formatul 60×96. Pe ele se raportează baza de operație și profilele transversale, cu poziția pietrelor pe ele.

Pe aceste profile se marchează punctele, la care apa are cota 0,—1,—2,—250,—3 etc. în raport cu etiajul, precum și punctele de pe maluri, ce au cotele +1,+2 etc. tot în raport cu etiajul. Punctele de aceeași cotă ale diferitelor profile se unesc cu o linie continuă, care ne dau curbele de egală adâncime sub etiagiu, sau de egală înălțime deasupra etiajului. Primele curbe se trasează cu albastru, celelalte cu sepie. Harta se colorează cu albastru de intensități diferite între curbele de aceeași cotă, de la un mal la altul. Intensitatea e cu atât mai mare, cu cât și adâncimile sunt mai mari. Pe maluri se desenează sumar, pădurile, livezile, locurile arate, satele etc. iar pe Dunăre: bancurile, ostroavele, pădurile etc.

Harta se face pe scara 1 : 10 000, după care se vor reproduce altele pe scara 1 : 25 000, cum indică planșa alăturată, pe care este reprezentată porțiunea din jos de Cernavoda, în dreptul Seimenilor-Mari.



Până în prezent s'au făcut hărțile pe porțiunea Silistra-Brăila în număr de 22. Hărțile sunt toate orientate pe direcțiunea Nord-Sud, care este paralelă cu una din marginile planșelor.

Organizarea lucrului. — Terenurile străbătute de această lucrare au lungimi destul de mari, iar regiunile prin care se trece sunt puțin populate. Din această cauză staționarea personalului și lucrătorilor prin satele din apropiere nu era posibilă, fără o mare pierdere de timp, cu venitul dimineața la lucru și plecarea seara la sat. Chestiunea câștigării de timp la această lucrare are o deosebită importanță, de oare-ce sunt ani, când abea prin luna August se liberează malurile de ape pentru a putea lucra pe ele, iar alteleori

viforele de prin Octombrie împedică continuarea lucrărilor. Cu modul acesta s'ar putea avea ani, în care campania de lucru, să nu dureze de cât câte două sau trei luni.

Era dar absolut necesar, ca staționarea lucrătorilor și personalului să se facă în apropiere de punctul lucrării pe vase plutitoare. În acest scop, un vechiu ponton-atelier al serviciului Hidraulic, numit „Noe” (Fig. 27), a fost transformat în un ponton de studii, pe care sunt cabine pentru ingineri, geometri, desenatori, servitori, bucătărie, sală de mâncare, birou, magazine de unelte, și o cazarmă pentru 40 de lucrători. Acest ponton se deplasează zilnic, treptat cu înaintarea lucrărilor, de vaporașele de care am vorbit mai sus, așa încât, lucrările cele mai depărtate, de oparte și de alta, să nu se găsească la mai mult ca 2 klm. de ponton.

Un alt ponton (Fig. 28), servă pentru transportul de pietre de repere, cărbuni pentru vaporașe, lemnăria necesară și alte materiale grele.

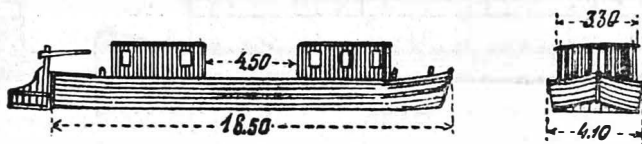


Fig. 28

Pentru sondaje sunt: 8 bărci mari, 14 bărci mijlocii cu ancore, 24 bărci mici și 4 bărci pentru sondori. Fie-care echipă de sondaj cum s'a spus are un vaporaș pentru transportul și așezarea bărcilor.

Ca personal tehnic se întrebuințează: ingineri, geometri, desenatori și piccheri. Inginerii trebuiesc să organizeze lucrarea pentru fie-care zi, căci la asemenea lucrări, un program, care convine unei zile, nu mai corespunde de regulă, pentru a doua zi, din cauza schimbării condițiilor locale.

Din lipsa unei bune aranjări a lucrărilor pentru fie-care zi, pot rezulta pierderi de timp, încurcături și neînțelegeri, care fac nu numai ca lucrarea să sufere mult, dar chiar să o dea înapoi.

Lucrările se întind uneori pe distanțe de 5 klm; așa că corespondența între inginer și ceilalți agenți tehnici este greu de făcut. Inginerii au obligațiunea de a alege bazele de operațiune și a le măsura ei înșiși unghiurile. Pentru alegerea bazelor e uneori nevoie

de recunoașteri, care durează chiar 1 până la 3 zile. Înfine, unul din nivelmentele reperelor trebuiește făcut de ingineri.

Geometri-arpentori măsoară lungimele pe bază și pe profile, dau direcțiunea lor și fac nivelmentele malurilor la sondaje, precum și verificările necesare.

În timpul ernei se fac calculele logaritmice ale triangulațiunilor, calculul cotelor și raportarea profilelor transversale. La început, pentru asemenea lucrări se întrebuințau conductori-desenatori, dar aceștia nu au putut suporta greutățile serviciului. Geometrii-arpentori sunt formați direct din absolvenții liceelor reale. Desenatorii sunt întrebuințați pentru raportarea și desenarea hărților, în afară de trasarea curbilor de egală adâncime, care se face de către ingineri. În timpul campaniei ei sunt întrebuințați la așezarea pietrelor pentru însemnarea profilelor, la sondaje, nivelment, etc. după priceperea fie-căruia și după împrejurări. Ei se recrutează dintre persoanele, care în urma unei probe, ce o fac la serviciu, dovedesc că desemează bine.

Picherii conduc deschiderea liniilor prin păduri, pentru baze și profile, fac transporturile de materiale și caută lucrători de prin satele vecine. La sondaje, ei conduc bărcile de la un profil la altul și însemnează adâncimele, ce se găsesc în timpul sondării.

În afară de personalul vapurașelor și anume: căpitani, mecanici, marinari și fochiști, mai este un pontonier pentru pontonul „Noe“, un servitor, un gardian pentru paza bărcilor și a materialelor în timpul nopții și un curier, care duce corespondența la poșta cea mai apropiată — uneori la câte 30 klm., — și aduce unele mici proviziuni pentru lucrători.

Numărul lucrătorilor variază între 20 și 50, după timp și localitate. Pe unde se găsesc satele mai apropiate, pe unde nu sunt păduri mari sau bălți, lucrătorii rămân mai îndelungat la lucrare; alt-fel majoritatea nu stă mai mult de o chenzină.

Ast-fel în anul 1907, nu am avut nici un lucrător, care să stea toată campania; 5% au lucrat mai mult ca 90% din durata campaniei; 1% între 80% și 90% din acel timp; 5% între 70% și 80% ; 5% între 60% și 70% ; 5% între 50% și 60% . Ast-fel revine la 3% lucrători, care au lucrat mai mult de jumătatea duratei campaniei. Sub acest timp avem: 3% pentru 40% până la 50% din campanie; 6% pentru 30% până la 40% din campanie; 6% pentru 20% până la 30% ; 20% pentru 10% până la 20% ;

29% pentru 5% până la 10% ; 21% pentru 1% până la 5% din timp și 12% sub 1% din timpul total al campaniei.

Această schimbare continuă de lucrători, este bineînțeles dăunătoare lucrării, căci e nevoie de oare-care timp, până să se obișnuiască unii lucrători cu manevrarea bărcilor, troliurilor, etc.

Este însă inevitabilă pentru o asemenea lucrare, unde nu poate fi oare-care stabilitate în lucrări, unde, în zilele rele, lucrătorii nu sunt plătiți, unde ei sunt departe de familie și unde sunt puși să lucreze în condițiuni, cu totul altele, de cât cele cu care sunt ei obișnuiți, adecă cu control serios și cu ore fixe de lucru.

Aprovizionările se fac de regulă din porturi sau din satele mai mari de pe lângă Dunăre, cu ajutorul vapoarelor, care fac în acest scop curse de 2 sau 3 ori pe săptămână la acele locuri de aprovizionare.

Pentru cazuri de boală sau accidente de lucru, se găsesc pe ponton, medicamente, cu care să se poată da primele ajutoare, după care, dacă e nevoie, lucrătorul se transportă cu o barcă sau cu vaporășul, la cel mai apropiat spital. Până în prezent nu s'au întâmplat de cât cazuri ușoare, fără consecințe durabile, deși cazurile de pericol de înecare a inginerilor, personalului tehnic și lucrătorilor au fost destul de numeroase. Aceștia au putut fi însă scoși la timp, de către pescarii obișnuiți, din care se găsesc totdeauna un însemnat număr printre lucrători. Cele mai multe din aceste accidente se produc de vasele, care circulă pe Dunăre și care, în contra tuturilor semnalelor, ce li se dau, nu-și micșorează viteza la trecerea prin dreptul bărcilor și contra cărora nu se poate lua nici o măsură, un regulament de navigație pe Dunăre neexistând pentru porțiunea Severin-Brăila.

Incheere.

Din cele ce am expus până aci se vede pe de o parte importanța ce o are pentru noi studiul regimului Dunării, durata mare pe care o reclamă lucrările, ce trebuesc făcute în acest scop, dificultățile, ce se întâmpină la ele și necesitatea de a avea personal și chiar lucrători experimentați și devotați, cu care să se ducă la bun sfârșit lucrările. Se vede apoi cât de necesar ar fi să se poată face aceste lucrări mai curând, căci până ce se va ajunge cu ridicările la Severin, schimbările, ce se vor fi făcut la părțile din vale, vor fi prea mari, pentru a se mai putea trece de la ce a fost găsit, la ce

se va găsi atunci. În scopul de a se grăbi lucrările s'au luat până acum toate măsurile ce omenește sunt posibile, pentru ca cu o echipă să se poată ridica o porțiune cât mai mare din Dunăre pe fie-care an. Numai prin coacțiunea unei noi echipe s'ar putea ajunge să se termine mai repede harta și să se înceapă apoi, ridicările generale din 2 în 2 ani, care să ne permită să tragem concluziuni mai certe asupra regimului Dunării.

Crearea unei a doua echipe este decisă în principiu. În acest scop s'au comandat două vaporase noi la șantierul din Turnu-Severin; s'a făcut un nou ponton pentru personal și lucrători, și se va începe și facerea unui nou rând de bărci pentru sondaje. Pe de altă parte, ni s'a propus, ca lucrările pe porțiunea dintre noi și Bulgaria, să se facă în comun de către serviciile Hidraulice ale acestor două state, căci ast-fel, vor dispărea unele piedici, ce se opun acum la operațiunile topografice pe maluri streine.

Nici o operațiune de acest fel, nici un sondaj în apele streine, nu să poate face azi, de cât dacă inginerul unei țări este însoțit și urmărit de un oficer delegat al statului vecin. Operațiuni pe brațele secundare și chiar navigabile nu sunt permise dacă acestea se găsesc între malul și ostroavele statului celuilalt, așa că, harta rămâne cu totul trunchiată pe porțiunile în care un stat nu permite celuilalt să facă ridicări și sondaje. Aceste dificultăți, precum și altele de altă natură, ar dispărea prin o lucrare în comun a ambelor state, bine înțeles, într-o cât interesele militare nu s'ar opune la acest lucru. Credem însă, că Dunărea trebuie să fie deja destul de bine cunoscută și din o parte și din alta din punct de vedere militar, așa în cât această considerațiune să nu fie o piedică la ridicarea unei hărți hidrografice generale a Dunării de la Silistra în sus.

Cu crearea unei noi echipe, cu înlăturarea dificultăților ce am semnalat, că provin din cauză, că pe ambele maluri nu se pot face operațiuni topografice, este posibil ca în 4 sau 5 ani de aci încolo, să se poată termina prima ridicare, inclusiv așezarea pichetilor pe toată Dunărea.

Dunărea are, între Vârciorova și Brăila o lungime de 777 klm. din care porțiunea Brăila-Oltenița de 257 klm. s'a ridicat până acum. Mai rămâne dar de ridicat 520 klm., în afară de brațele secundare navigabile.

Mai e de observat, că în timpul în care se vor face noile ridicări, mai trebuiesc întreținute și cele vechi, mai ales după viituri

mari de ape, sau ghețuri, care înclină, răstoarnă, rupe sau transportă la distanțe destul de însemnate reperele ce le întâlnesc în câmpuri deschise și inundabile.

Ast-fel în anul 1907 a trebuit reasezate sau înlocuite peste 5⁰/₀ din repere din cauza zăporului din primăvara aceluia an. Asemenea accidente sunt însă rari, așa că pe viitor întreținerea anuală nu va reclama timpul de care a fost nevoie în 1907 pentru restabilirea reperelor.

O revizuire însă este totdeauna necesară pentru a se putea ridica ușor o hartă, ori când s'ar cere să se facă.

Cu aceste considerațiuni încheiu această descriere a lucrărilor făcute la noi pentru cunoașterea regimului Dunării, rămânând ca pe viitor, din timp în timp, să se mai facă dări de seamă, din care să se vadă modul cum înaintează această lucrare, precum și celelalte, care se vor mai face și care am spus rămân în sarcina viitorului.

Ion Ionescu

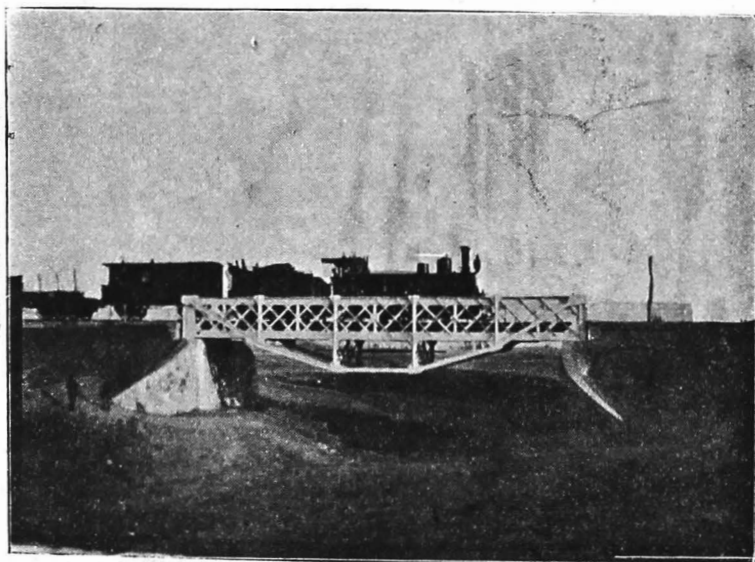
Inginer-șef

**Dirigintele diviziunii de studii a
serviciului idraulic.**

Consolidarea podului Pengea

(Km. 218+151 al liniei Pitești-Vârciorova)

Printre lucrările de consolidare executate în ultimul timp de Serviciul Podurilor al C. F. R., aceia a podului Pengea prezintă un interes deosebit, prin faptul că acolo s'a aplicat pentru întâia dată la noi în țară un sistem de consolidare, aplicat mai înainte în Elveția și consistând în adăogirea unei a treia membrure în formă de arc.



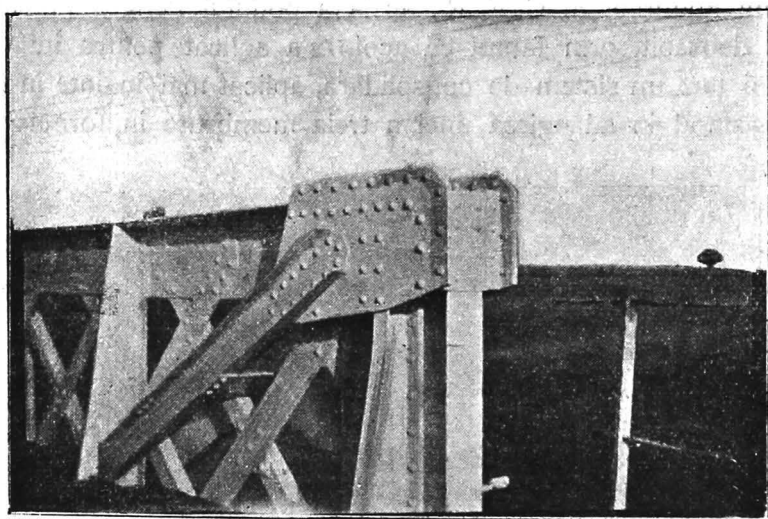
Vederea podului după consolidare

Acest sistem are față de cel obicinuit — prin adăogire de material la secțiunile găsite slabe — următoarele avantaje :

Prin adăogire de material lângă cel existent obținem o construcțiune, care e departe de a putea avea o execuțiune ireproșabilă ;

iar costul pe unitate de greutate e mai ridicat de cât la o construcțiune nouă.

Prin consolidările obicinuite, dacă voim să facem ca eforturile din greutatea proprie să nu fie suportate numai de materialul vechiu, trebuie să susținem podul; însă costul ridicat al schelelor de susținere, precum și dificultățile de execuțiune, provenite din imposibilitatea în care ne găsim de a întrerupe circulațiunea în timpul consolidării, fac că de cele mai multe ori se preferă a se admite o soluțiune mai puțin rațională: anume nu se mai susține podul, și se lasă ca toată greutatea permanentă să fie suportată de materialul existent, rămânând ca materialul cel nou să ajute numai la eforturile provenite din greutatea accidentală.

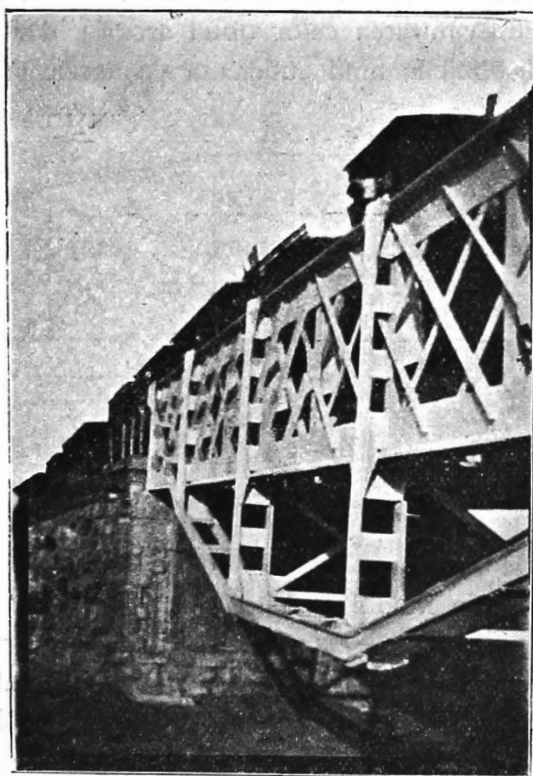


Legarea arcului de montantul pe reazem

Din contra prin adăogirea arcului se poate ajunge ca construcția existentă să aibă nevoie de modificări neînsemnate; iar *executarea arcului* și a *montanșilor de legătură* se poate face ca și în cazul *unei construcțiuni noi*, rămânând ca numai legăturile să se facă la fața locului, apoi legarea arcului de construcția veche se poate face așa, ca *greutatea permanentă să fie suportată de ambele construcțiuni*.

Pe lângă acestea la podul Pengea în particular se mai prezintă și o altă dificultate: aproape toate diagonalele comprimate, cari erau constituite din o singură cornieră, trebuiau întărite prin adăogirea unei

a doua corniere; dar construcția existentă se prezintă în așa condițiuni în cât la cele mai multe din ele nu era loc pentru așezarea numărului de nituri necesare pentru legarea lor de talpa inferioară; ast-fel



Montanții curenți

că dacă se aplica sistemul obicinuit de consolidare, ar fi fost nevoie să se complice foarte mult construcțiunea la nodurile acelei tălpi.

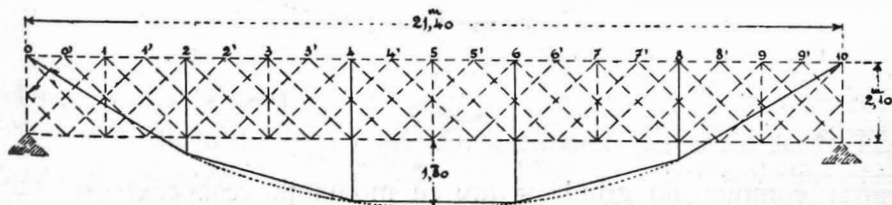


Fig. 1

Pentru această considerațiune și pentru motivele expuse mai sus, s'a găsit preferabil a se admite consolidarea prin arc.

Schema grinzii înainte și după consolidare este arătată în fig. 1.

În general la podurile cu calea la partea inferioară, spațiul nu permite a se așeza arcul dedesubtul podului; de aceea la ast-fel de poduri se admite schema dată de figura 2. Această soluție prezintă oare-cari desavantaje din punct de vedere constructiv, mai ales în ce privește contra-vântuirea celor două arcuri; dar la podul Pengea, înălțimea disponibilă fiind suficientă s'a așezat arcul dedesubtul grinzei.

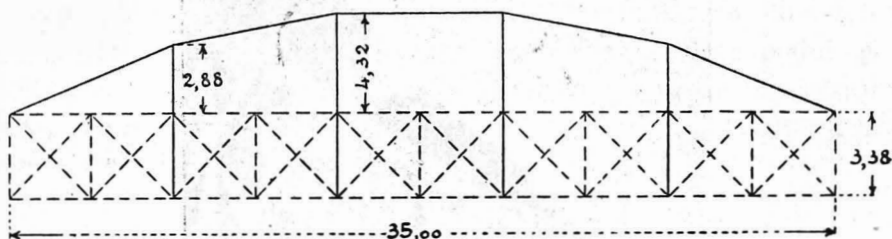


Fig. 2.

Calculule de rezistență au fost făcute aplicând prescripțiunile circulației Prusiene, în modul următor:

a) *Eforturi în arc.*— Dacă considerăm echilibrul unui nod al arcului, se poate vedea ușor că componenta orizontală a eforturilor din diferitele bare cari îl compun, trebuie să fie aceiași. Cum sis-

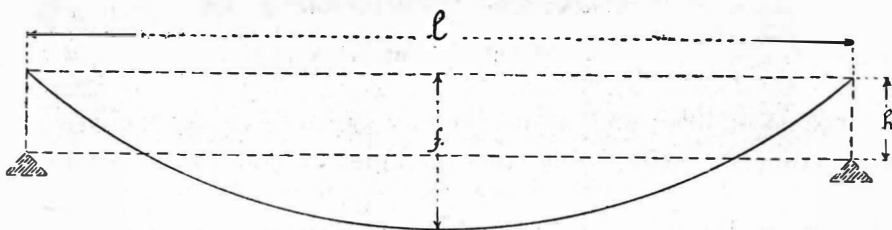


Fig. 3

temul compus din grindă și arc cu montanții respectivi este static nedeterminat, având o linie supra-abundentă, se determină cu ajutorul teoriei elasticității, componenta menționată mai sus, și în urmă cu mijloacele obicinuite ale statice se determină și restul eforturilor.

După Müller Breslau, dacă arcul de întărire are forma unei parabole (fig. 3) linia de influență a componentelor orizontale ale

eforturilor în barele arcului, poate fi reprezentată foarte aproximativ printr'o parabolă (fig. 4) a cărei săgeată ar fi

$$Z = \frac{3}{16} \frac{l}{f} v$$

în care v e un coeficient a cărei valoare e:

$$v = \frac{2f - 1.25 h}{2f - 2.5 h + \frac{15}{18} \frac{h^2}{f} \left[1 + \left(1 + \frac{16 f^2}{3 h^2} \right) \frac{F_0}{F_b} \right]}$$

F_0 fiind secțiunea medie a membrurelor iar F_b aceea a arcului. Așa că, dacă însemnăm cu H componenta orizontală a tensiunilor în

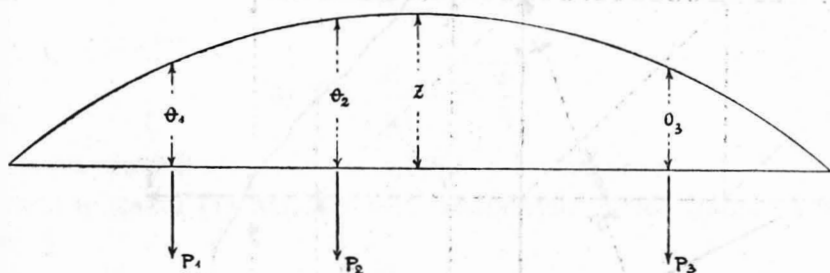


Fig. 4.

barele arcului, cu P forțele aplicate la grindă și cu θ ordonatele liniei de aplicație a acestor forțe, avem

$$H = \Sigma P \theta.$$

În cazul nostru

$$F_0 = 128 \text{ cm.}^2$$

$$F_b = 71 \text{ cm.}^2$$

$$l = 21.40 \text{ m.}$$

$$f = 3.90 \text{ m.}$$

$$h = 2.10 \text{ m.}$$

deci $v = 0.56$ și $Z = 0.57$.

Pentru eforturile provenite din greutatea permanentă Müller Breslau dă formula

$$H_p = \frac{1}{8} p l^2 \frac{v}{f}$$

Cunoscând componenta orizontală a tensiunilor în arc, tensiunea într'o bară e dată de $\frac{H}{\cos' \alpha}$, α fiind înclinarea pe orizontală a barei.

b) *Eforturile în montanții de legătură între arc și grindă.*

Se poate vedea ușor că efortul într'un montanț e egal cu diferența între componentele pe verticală a eforturilor în barele arcului, ce se întâlnesc la montantul considerat.

c) *Eforturile în membruri.*—Insemnând cu C compresiunea în talpa superioară, cu T tensiunea în cea inferioară, cu S tensiunea în arc și cu M momentul încovoietor respectiv avem:

În secțiunea $A' B'$ (fig. 5)

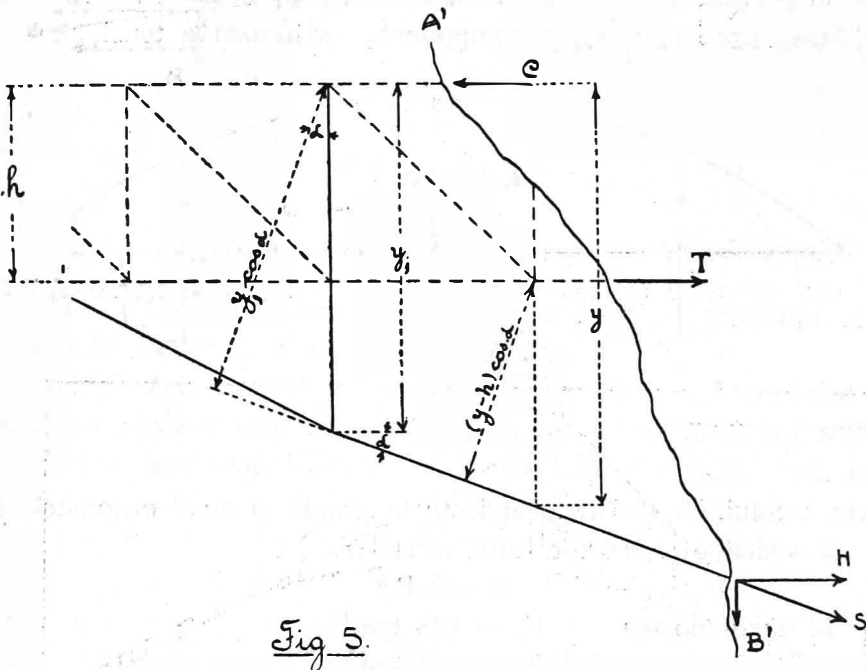


Fig. 5.

$$T + H = C$$

$$Ch = M - S(y - h) \cos \alpha$$

sau

$$Ch = M - H(y - h)$$

de unde

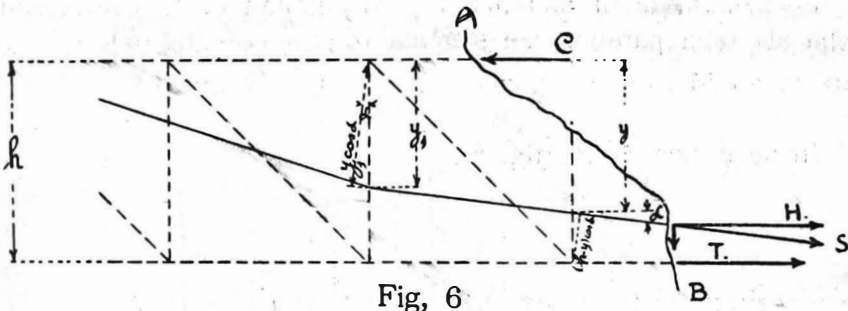
$$(1) \quad C = \frac{M}{h} - H \frac{y - h}{h}$$

și în același mod

$$(2) \quad T = \frac{M}{h} - H \frac{y_1}{h}$$

iar în secțiunea AB (fig. 6)

$$(3) C = \frac{M}{h} + H \frac{h-y}{h}$$



și

$$(4) T = \frac{M}{h} - H \frac{y_1}{h}$$

Liniile de influență se vor obține prin urmare:

Pentru cazul (1) scăzând din ordonatele liniei frânte A B C (figura 7).

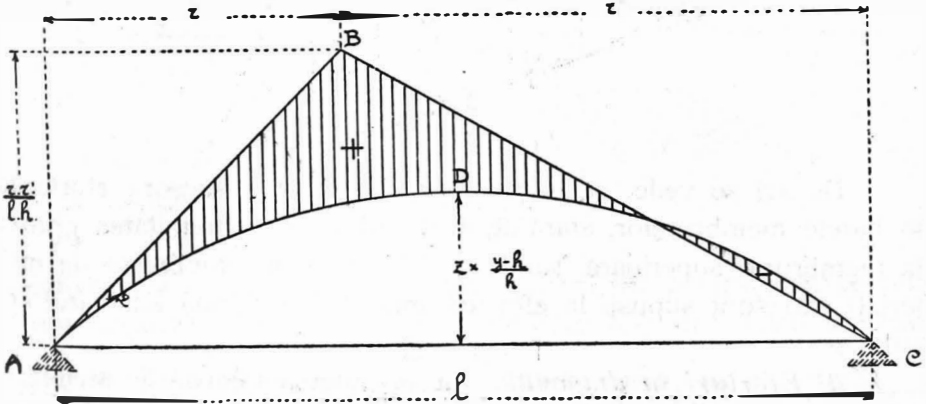


Fig. 7.

reprezentând linia de influență, pentru cantitățile $\frac{M}{h}$ ordonatele parabolei ADC, dusă pe AC, ca coardă și cu o săgeată egală cu

$$Z \times \frac{y-h}{h}.$$

Pentru cazurile (2) și (4) se va scădea, din ordonatele liniei ABC, ordonatele unei parabole a cărei săgeată va fi $Z \times \frac{h}{y}$.

În fine pentru cazul (3) se va adăoga la ordonatele liniei ABC, acelea ale unei parabole cu săgeata $Z \times \frac{h-y}{h}$ (fig. 8).

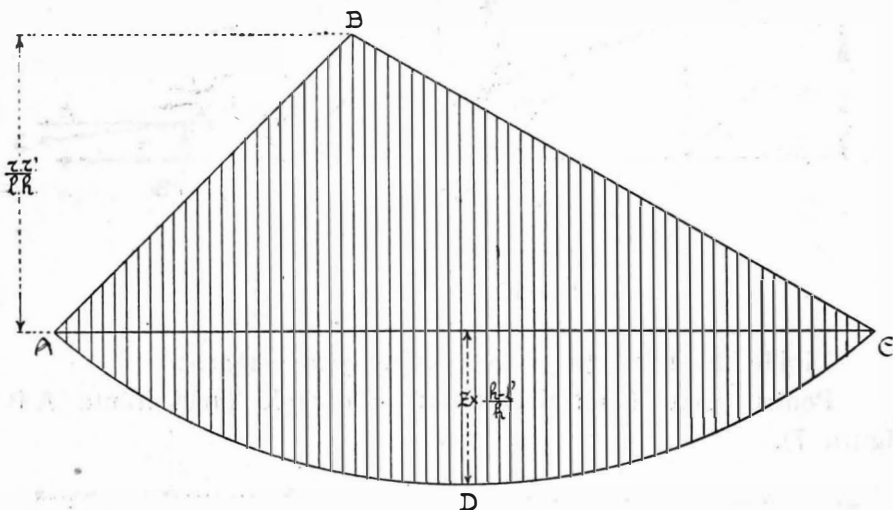


Fig. 8.

De aci se vede, că efectul arcului e de a micșora eforturile în barele membrurelor, afară de acelea din spre extremitatea grinzii la membrura superioară (unde de obicei e un supliment de material) cari sunt supuse la eforturi mai mari în urma adăogirei arcului.

d) *Eforturi în diagonale.* Fie A puterea tăetoare în secțiunea AB (fig. 9); fie $v = H \operatorname{tg} \alpha$ componenta verticală a tensiunii în arc și Ag suma reacțiunilor verticale în secția AB a grinzii propriu zisă.

Avem $A = V + Ag$
deci $Ag = A - V$

așa în cât eforturile în diagonale se pot calcula ca și când arcul n'ar exista, înlocuind puterea tăetoare prin Ag.

Formulele de mai sus dau :

$$Ag = A - H \operatorname{tg} \alpha$$

$$Ag = \operatorname{tg} \alpha [A \cotg \alpha - H]$$

și cum

$$\operatorname{tg} \alpha = \frac{b}{a}$$

$$Ag = \frac{b}{a} \left[A \frac{a}{b} - H \right].$$

Prin urmare, linia de influență se va obține pentru puterile tăietoare pozitive scăzând din ordonatele liniei NF (fig. 10) ordonatele

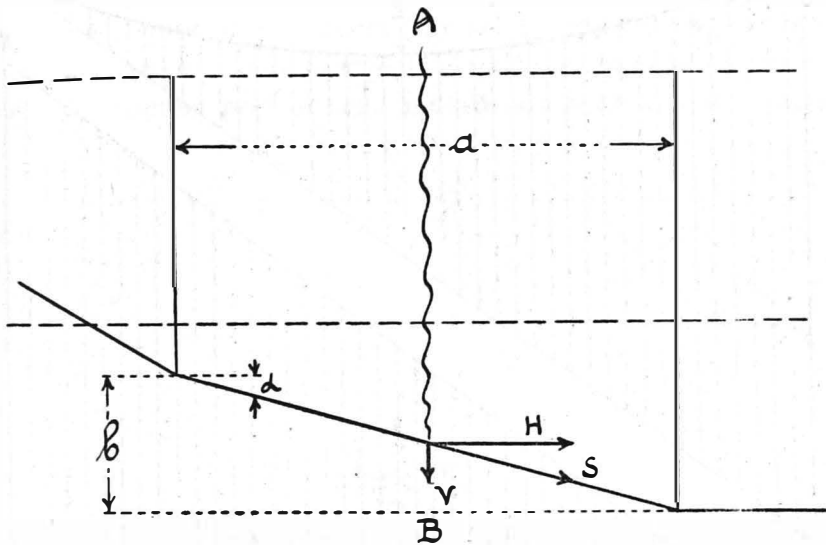


Fig. 9.

parabolei de influență pentru cantitățile H, iar pentru puterile tăietoare negative adăogând la ordonatele liniei N'G' ordonatele aceleiași parabole și înmulțind rezultatele în ambele cazuri cu raportul $\frac{b}{a}$

Se vede că efectul arcului e de a micșora eforturile provenite din puterile tăietoare pozitive și de a mări pe cele provenite din puterile tăietoare negative; în consecință se sporește compresiunea în diagonalele cu direcțiunea \, în cari de obicei efortul cel mai mare e o tensiune.

Din această cauză, la podul Pengea s'a înlocuit diagonală 4—5 care era o platbandă de 100×13 cu o cornieră $\frac{100 \times 70}{10}$, iar

cele-lalte diagonale de direcțiunea \ s'a presupus că vor flamba rămânând ca bare în acțiune acelea din schema fig. 11; aceasta a atras consolidarea diagonalei 2—3 de direcțiunea / prin adăogirea unei corniere $\frac{70 \times 70}{12}$.

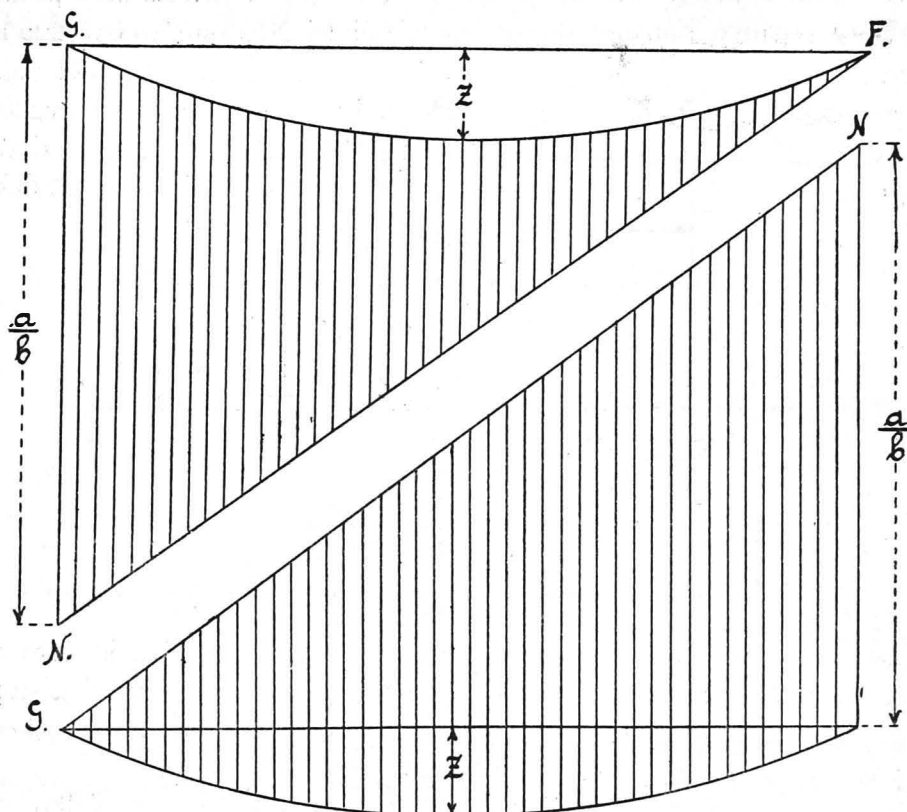


Fig. 10.

Arcul e constituit din 2 fiare $\left[\frac{200 \times 75}{9 \times 13.5} \right]$; montanții de legă-

tură între arc și grindă sunt formați din 4 corniere $\frac{80 \times 80}{10}$; din

acestea, două se opresc la talpa inferioară a grinzii și cele-lalte două merg până la talpa superioară, formând ast-fel o legătură rigidă între arc și grindă. Cele două arcuri de întărire a celor două grinzi sunt

legate între ele prin contravântuiri verticale așezate în dreptul montanților.

După terminarea lucrărilor pregătitoare în atelier, s'a montat fie-care arc legându-se de grindă numai pe reazeme; montanții de legătură cari s'au făcut mai lungi de cât depărtarea între grindă și arc, au fost mai întâiu nituiți de grindă și lăsați să treacă liber printre cele două fiare [formând arcul; după ce toate aceste preparative au fost terminate, s'a profitat de intervalul dintre trecerea a două trenuri și cu ajutorul unor prese rezemate pe arc s'a săltat consctrucția veche, așa ca să capete o contra-săgeată egală cu săgeata provenind din greutatea proprie; prin această îndepărtare a arcului de construcția

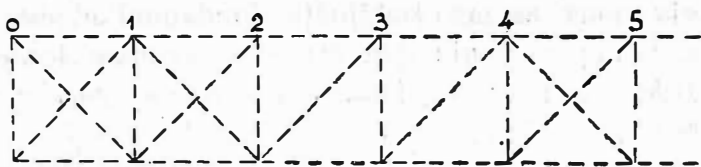


Fig. 11.

definitivă, montanții au venit în pozițiunea lor definitivă în care au și fost nituiți de arc, așa în cât, după ce aceasta s'a făcut și după ce s'au scos presele, arcul a devenit solidar cu grinda în ceia-ce privește eforturile provenite din greutatea permanentă.

Pentru a vedea, cari au fost efectele acestei consolidări, s'a măsurat săgeata luată de pod la trecerea aceleiași locomotive (No. 1496 categ. III) înainte și după consolidare.

Rezultatele au fost următoarele:

Viteza	5 km /oră	40 km /oră
Săgeata înainte de consolidare . .	8 mm.	9 mm.
Săgeata după consolidare	5 mm.	6 mm.
Reducerea săgeții	37 %	33 %

Cristea Niculeson

Inginer

Șef de secție la C. F. R.

Extrase din reviste streine

Construcțiuni

Teoria nouă asupra stabilității fundațiilor, este dată de Vierendeel, într'un memoriu prezentat spre premiare *Academiei Regale* din Belgia, cum arată „*Annales des travaux publics de Belgique*“ 1908.

Autorul propune, pentru a determina adâncimea unei temelii pe teren mobil, precum un cheson, o pilă tubulară, formula următoare :

$$P = \gamma \alpha \left[\omega + \frac{f \gamma h}{2} \left(\frac{1 - \sin \alpha}{1 + \sin \alpha} + 2 \frac{1 + \sin \alpha}{1 - \sin \alpha} \right) \right]$$

în care :

P e greutatea zidăriei ;

ω secțiunea transversală a zidăriei ;

γ perimetrul acestei secțiuni ;

h adâncimea fundațiunei ;

δ densitatea terenului ;

f coeficientul de frecare al terenului de zidărie ;

α unghiul taluzului natural.

După această formulă, valoarea P, este mai mare de cât după formula lui Rankine

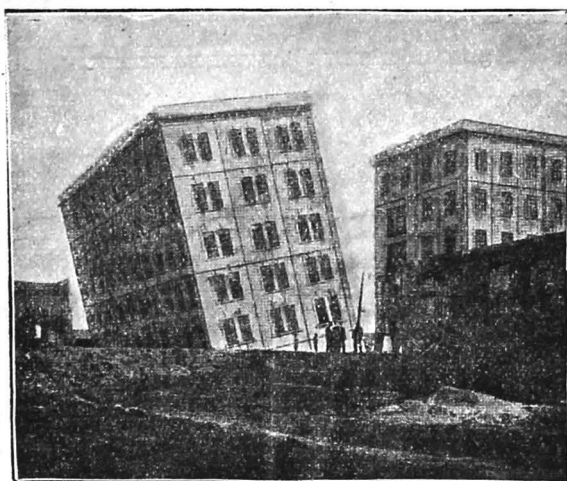
$$P = \delta h \omega \left(\frac{1 + \sin \alpha}{1 - \sin \alpha} \right)^2$$

În formula lui Vierendeel s'a ținut seamă de experiențele fundamentale ale lui Kourdumoff de și sunt numai de laborator.

Beton armat, aplicat la *lucrări de fundațiuni*, este titlul unui studiu interesant publicat în „*Revue générale de la Construction*“ 1908, Janvier.

Fundațiunile pe radier general în beton armat pe terenuri puțin rezistente au dat bune rezultate; e de ajuns a cita silosurile de la *Genua* construite pe un radier general în beton armat așezat pe un teren mediocru și având o suprafață de mai multe sute de metri pătrați; după încărcare construcțiunea s'a tasat cu câți-va centimetri dar în mod uniform și astă-zi după mai mulți ani nu se observă nici o crăpătură.

Dar, cea mai frumoasă ilustrațiune a acestui procedeu este dat în fotografia unei mori, 60 m. lungime și 20 lărgime, cu 5 etage, din Tunis; moara era construită în beton armat pe un teren moale (vasă); după terminarea lucrărilor, o înclinare se produce, fără cea mai mică plesnitură în construcțiune; clădirea a fost adusă în pozițiune verticală, săpând sub partea rămasă mai sus și încărcând planșeurile din acea parte.



Poduri

Căderea podului de la *Québec* (Canada) peste fluviul St. Laurent întâmplată la 29 August 1907 este descrisă în „Génie Civil” 1908 de către inginerul G. Dupont din Montreal, oraș aproape de locul catastrofei; articolul se termină cu *raportul comisiunei de anchetă* deus la 9 Martie 1908.

Schema următoare arată dimensiunile generale ale podului; partea în linii tari din stânga, partea executată în momentul căderei; panoul în care semela inferioară s'a rupt, este imediat lângă pila din

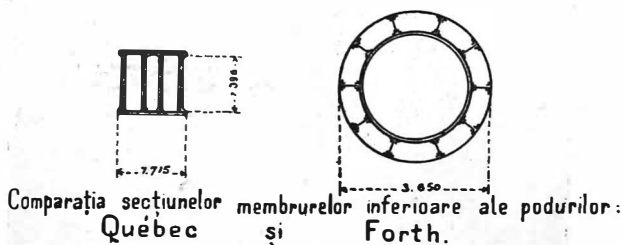
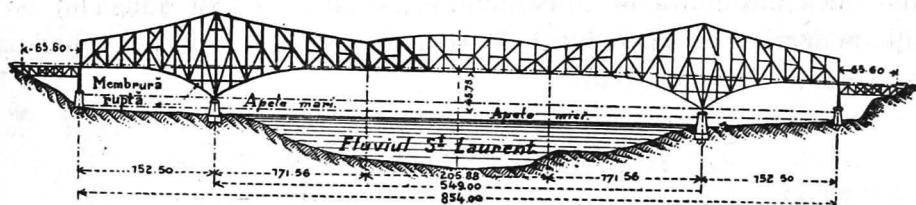
stânga; sub diaramă dăm secțiunea tălpei rupte și secțiunea tălpei în acelaș panou la podul peste Forth a cărei deschidere principală este ceva mai mică 527.30 m. pe când la Québec era 549 m.

Cantitatea de metal montată era 20 000 tone și pierderea este evaluată la 12 milioane de franci.

Concluziunile raportului comisiei de anchetă sunt următoarele:

1) Căderea podului de la Québec provine din ruperea membrurilor inferioare ale consolei de pe mal, aproape de pila centrală; cauza acestei rupei stă în concepția lor defectuoasă.

PODUL QUÉBEC



Efortul care a determinat această rupere nu era datorit nici condițiunilor anormale de temperatură nici fabricațiunei nici transportului și nici vre-unui accident.

Ruperea este atribuită numai *greșelei de concepție* (planuri) a celor doi ingineri: P. Szlapka, care a conceput și executat planurile membrurilor (tălpilor) rupte și Th. Cooper care a examinat și aprobat aceste planuri.

2) Calculele podului lasă de dorit și sunt insuficiente: travaliu admis este mai mare de cât la podurile construite până acum.

3) O eroare de calcul însemnată provine din evaluarea prea mică a greutatei proprii; din această cauză podul era condamnat chiar dacă membrurile inferioare ar fi rezistat; după terminare eforturile în bare ar fi fost cu mult superioare celor după care erau dimensionate.

4) Căderea podului nu este cauzată de negligența antreprenorilor și nu ar fi putut fi împedicată prin nici un mijloc puțin înainte de catastrofă.

5) Moartea a celor 74 persoane este datorită neprevăderii inginerilor ce conduceau montagiul.

6) Compania „Québec Bridge“ este vinovată pentru că nu a însărcinat ca director al lucrărilor un specialist experimentat.

7) Compania „Phoenix Bridge“ care a fabricat materialele și executat construcțiunea nu are nici o vină, materialele fiind de bună calitate și construcțiunea executată după planurile date.

8) Acei, cari au elaborat proiectul, nu și-au dat perfect seamă de sarcini și eforturi; studii și experiențe speciale prealabil n'au fost făcute mai ales pentru barele supuse la compresiune unde intervine flambagiul.

În fine un pod de mărimea aceasta și 'n acest sistem poate fi executat *cu siguranță* dar întrebuițând mai mult metal de cât în podul căzut.

Industrie

Situațiunea actuală a industriei în Germaniei și consequent a pieței, influențează mult și starea pieței noastre din cauza relațiilor întinse ce avem cu această țară; de aceea este interesant pentru noi studiul d-lui *E. Roels*, publicat în „L'industrie moderne“, Janv. 1908, asupra industriei germane.

Această țară cu o populațiune de 62 milioane în 1906 a atins o mișcare comercială de 14 miliarde 200 milioane mărci, adică imediat după Anglia.

Averea publică germană de la 170 miliarde cât era în 1895 a ajuns la 220 miliarde în 1907, crescând cam cu 2.5 miliarde pe fie-care an, mulțumită mai ales desvoltărei excepționale industriale.

Această expansiune industrială a absorbit capitaluri în instalațiuni de fabrici mai mult de cât disponibilitățile acumulate; ast-fel se explică cum s'omptul băncei imperiului, care în 1902 era de 3 la sută, se urcă până la 7 la sută în 1906.

Criza ultimă monetară a fost însă sporită și din cauza panicei din America.

Dacă industria germană trece prin această criză fără urmări așa de grele ca acele din 1900, faptul se datorește organizărei sale, a-

sociațiunei capitalurilor sale: industria electrică este strânsă în trei grupe care dese-ori se înțeleg între ele; industria metalurgică este reunită prin „Stahlwerkverband“; în fine industria chimică, cea în continuă prosperitate este concentrată în două grupe.

E adevărat că acțiunile băncilor au scăzut cu aproape 20 la sută în 1907, dar nu s'au produs cracuri ca în 1900: falimentul băncilor ipotecare, al „Leipziger Bank“, fabrici închise acum 7 ani nu au nimic asemănător în anul 1907.

Explicarea stă în măsurile de precauțiune ale băncilor și în faptul că astă-zi numai casele de economie posedă 14 miliarde în depozit.

În rezumat, Germania trece prin o criză de creștere datorită tocmai desvoltărei sale prea rezezi; după puțină odihnă își va relua mersul înainte cu mai multă experiență și mai mult studiu. Spiritul reflectat, metodic al acestui neam, va trage din crizi chiar *învăță-minte practice* căror li se dau o importanță considerabilă în Germania; acolo chiar jurnalele cotidiene publică studii tehnice și economice foarte complete, informațiuni asupra diferitelor afaceri care interesează mai mult pe cititori de cât știrile politice.

Mașini ✓

Amortismentul materialului pentru producțiune de forță motrice este un element important al prețului de revenire pe unitate de putere așa că datele publicate în revista „*Electrotechnik und Maschinenbau*“ asupra duratei aproximative a deosebitelor părți constitutive prezintă un interes deosebit:

Clădiri	60 ani	Motori	20 ani
Cazane	20 „	Mașini-unelte	10 „
Pompe și țevării	25 „	Accumulatori	15 „
Încărcători mecanici pen-		Transformatori statici	15 „
tru cărbuni	10 „	„ rotativi	20 „
Mașini cu vapor	25 „	Tabloul de distribuție (a-	
Turbine idraulice	20 „	parate)	20 „
Dinamuri	25 „	Comptori de electricitate	10 „
		Cable după posă	20 la 30 „

Gozogene pentru gaz sărac întrebuițat la motoare este titlu unui studiu remarcabil al d-lui *Letombe* publicat în „*Bulletin de la Société des Ingénieurs civils de France*“ Janvier 1908.

După ce face teoria generală a acestor aparate stăruind asupra determinării puterii calorifice maxime a unui amestec de gaz sărac și aer autorul studiază deosebitele gazogene împărțindu-le în categorii și mărginându-se a descrie tipurile mai perfecționate :

a) **Gazogen cu aspirațiune** în care se întrebuințează antracită, foarte răspândit din cauza simplității sale ; tipurile descrise sunt gazogenul nou Dowson și gazogenul Griffin.

b) **Gazogen cu aspirațiune compensată** în care aerul este aspirat în gazogen ca și în categoria precedentă prin mișcarea pistonului motorului, dar amestecul explosibil intră în motoare sub o depresiune constantă ori-care ar fi permeabilitatea coloanei de combustibil, ceea-ce permite a menține motorul la maximul puterii sale.

Tipul descris este gazogenul Letombe.

c) **Gazogene pentru combustibili bituminoși** unde toată dificultatea stă în arderea gudroanelor care altfel împiedică mersul motoarelor prin ancrassarea supapelor și pistonului.

Autorul descrie sumar diferite gazogene cu zonă de reduțiune ; Waite, Riché, Pintsch Koerting și conchide că nici unul din aceste aparate nu rezolvă complet problema.

În fine autorul dă trei sisteme de gazogene pentru diferite varietăți de combustibili bituminoși și afirmă că a obținut bune rezultate la o instalațiune făcută la Croyère în Belgia.

Acest tip de gazogen ar prezenta interes pentru întrebuințarea economică a lignitului din țara noastră.

Electricitate aplicată.

Regimul electricității la Paris este obiectul unui raport a d-lui *Sartiaux* după care dăm elementele *prețului de revenire* pe kilowat-oră.

1) *Dobânda și amortismentul capitalului.* — Cheltuelile de primă instalare ar fi de 100 milioane franci pentru o consumațiune anuală de 52 500 000 kilowați-ore ; dobânda capitalului de 4% și amortismentul prevăzut a se face în 20 ani, ar da o sarcină de 8 100 000 franci așa că vine pe kilowat-oră :

$$\frac{8\,100\,000}{52\,500\,000} \text{ 15.45 cent.}$$

Este de observat că cifra amortismentului intervine mult în prețul de revenire din cauza duratei scurte — 20 ani — în care trebuie să se facă amortismentul.

- 2) *Reînnoirea instalațiilor* ar aduce o cheltuială anuală de 3 290 000 franci așa că pe kilowat-oră ar reveni :

$$\frac{3\,290\,000}{52\,500\,000} = 6.26 \text{ cent.}$$

- 3) *Cheltuelile de producțiune* pe kilowat-oră sunt următoarele :

Combustibili	6.44	centime
Salarii	5.63	"
Întreținere.	4.03	"
Administrațiune și cheltueli ge- gerale	4.00	"
Total	20.10	"

Adunând toate cheltuelile precedente obținem :

Interes și dobânda capitalului	15.45	centime pe kw-oră
Reînnoirea materialului	6.26	" " "
Cheltueli de producțiune	20.10	" " "
Total	41.81	

Prețul energiei electrice vândute ar fi de 42 centime pe kilowat-oră, deși costul propriu zis *de producere* este *numai* 16 centime pe kilowat-oră, cum rezultă din adunarea sumelor pentru combustibili, salarii și întreținere.

Economie industrială

Trusturile și reacțiunea contra lor în Statele-Unite din America sunt obiectul unui studiu interesant publicat în „*Bulletin de la Société d'Encouragement*“ Paris 1908 Janvier.

Chestiunea fiind de actualitate și la noi în țară, mai ales în ce privește industria petrolului, rezumăm acest articol :

Sunt învinovățite trusturile de o *concentrare extremă a producțiunii* unor fabricate de strictă necesitate, concentrare dusă mai departe de cât cere organizarea rațională și economică a unei industrii.

Intr'adevăr întreprinderile mari reușesc a reduce prețul de revenire al unui fabricat mai mult de cât cele mici ; aceasta este un adevăr economic necontestat care a determinat întemeierea marilor fabrici moderne. Cauza acestui fapt stă în :

a) Cumpărarea materialelor prime se face în condițiuni cu atât mai avantajoase cu cât cantitatea este mai mare ;

b) Reduceri importante a cheltuelilor de transport se pot asemenea obține la cantitățile mari;

c) Specializarea cea mai extremă se poate realiza în fabricațiunea mare;

d) În fine, avantajul cel mai important, *regularizarea* producțiunei poate fi obținută mai lesne și crizele de supraproducțiune dacă nu sunt impiedicate devin cel puțin mai rari.

Dar toate aceste fapte, care trebuia să aducă eftinirea produselor industriale în profitul consumatorului, în realitate au provocat abuzuri grave.

Cumpărarea materialelor prime de către trusturi a-tot-puternice față de producătorul acestor materii prime s'a transformat în o tiranie revoltătoare din cauză că fabricantul dictează prețurile.

Transportul materiilor prime pe căile ferate se face cu prețuri reduse impuse de aceleași trusturi care cumpără 51 la sută din acțiunile căilor ferate respective; întreprinderile concurente sau alte industrii, plătesc în schimb prețuri mult mai ridicate așa că venitul total al căilor ferate nu se resimte; *Standard oil Co.* a mai întrebuințat și alte mijloace pentru a avea de fapt cheltueli de transport mai mici de cât concurenții; a organizat (!?) erori de cântărire a vagoanelor cisterne, a primit une-ori tariful ridicat de transportat ale companiilor de căi ferate, tarife care se aplicau concurenților iar în urmă trustul vindea acelor companii produsele sale, — uleiuri de uns — cu prețuri mult mai mari pentru a avea *de fapt* cheltuelile de transport reduse în mod disimulat.

Fabricațiunea fiind în mâinile unei singure companii care rafinează 84% din petrolul brut consumat în țară, prețurile de vânzare sunt fixate în mod arbitrar și monopolul acestui produs se realizează dar nu în beneficiul Statului, cum se întâmplă cu monopolurile legale, cari înlocuiesc un spor de impozite ce alt-fel ar fi necesar, ci în beneficiul trustului.

Pentru a reuși, procedeul întrebuințat este „Underselling“ : trustul scoboară prețul de vânzare până ce dispare concurența, iar în urmă ridică prețul în mod exagerat; exemplul e că la Dayton (America), trustul vindea petrolul cu un preț pe jumătate de cât la Urbana din cauză că în prima localitate vroia să distrugă concurența care nu exista în a doua.

Un alt mijloc era spionajul organizat așa ca trustul să cunoască cererile și expedierile concurenților și să împedice negocierile; amâna

transporturile pe căile ferate — unde putea dicta — dispunând a se uita vagoanele concurenților prin gări și expediând în loc pe ale sale.

Abuzul ce se face cu banii din mica economie a lumii sărace: capitalul societăților americane este împărțit în *acțiuni de preferință* care au un venit fix și în *acțiuni ordinare* a căror beneficiu este fixat de adunarea acționarilor în mod arbitrar; ast-fel capitalul *acțiunilor de preferință* dă un venit une-ori de 30 la 50%, pe când restul acțiunilor rămân cu un venit cu totul minim; de aceia deten, ltorii acestor acțiuni caută să le vândă, valoarea lor scade; trustul e cumpără și realizează din nou beneficii prin specularea lor.

Legile, care au fost votate în Statele-Unite contra trusturilor, n'au dat rezultat în genere, căci trusturile le-au ocolit păzindu-se numai de a călca de-adreptul litera legilor.

Lupta dusă în speciai de președintele Statelor-Unite contra trusturilor este justificată întru cât e chestiune de apărarea intereselor generale contra a-tot-puterniciei miliardarilor.

Lawson, care cunoaște bine organizarea acestor trusturi, le denunță ca forța cea mai puternică din domeniul economic și chiar politic, forță care guvernează drumurile de fer, băncile și cunosc prin agenții salariați în serviciul Statului toate tendințele țării.

Cea dintâi condamnare a fost cea a trustului din Toledo (Statele-Unite), care specula asupra gheței; diriguitorii fură pedepsiți cu un an închisoare și 25 0000 lei amendă.

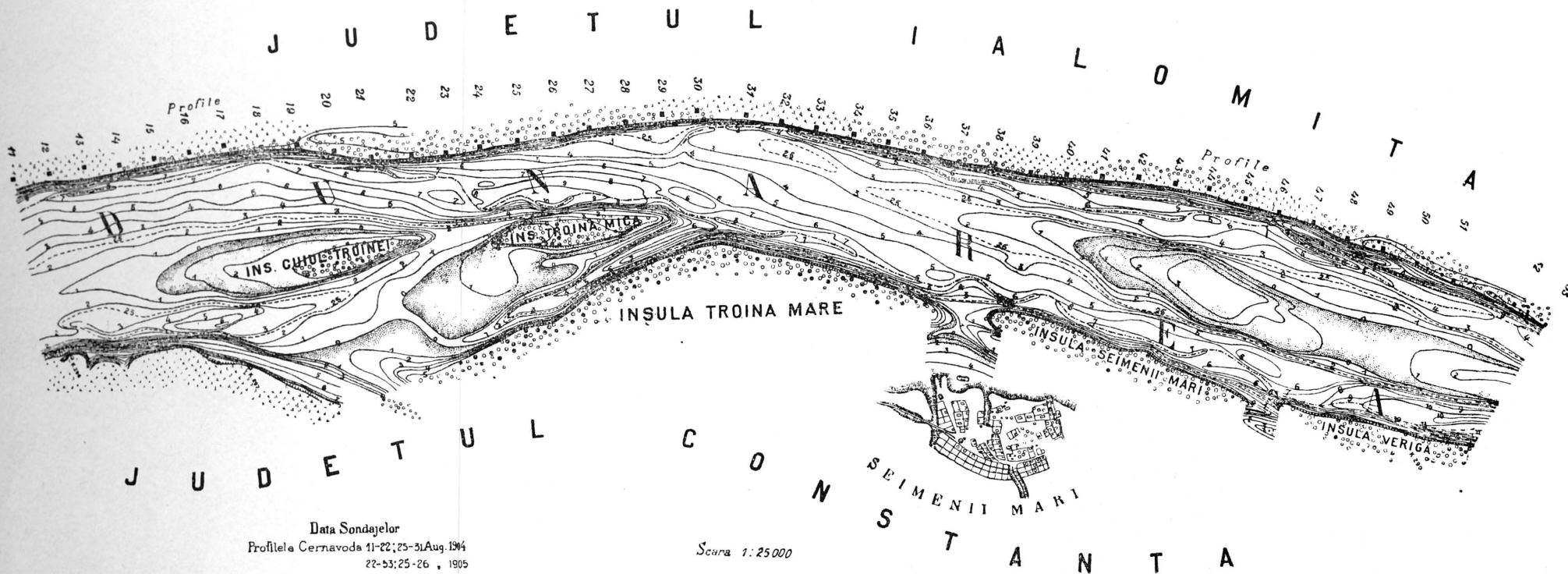
Urmăriri au început contra trustului Harriman al căilor ferate.

Tot așa a fost dată în judecată și Standard oil. Această luptă continuă și nu se va sfârși curând, ambii adversarii având mijloace numeroase și puternice.

DIRECTIA SERVICIILOR
HIDRAULICE

HARTA HIDROGRAFICA A DUNARII
Cernavoda - Seimeni

PLANȘA N°IX



Pod peste Pengea

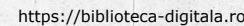
Section d

Elevation

Scara

Sectie a.b.

Jumătatea Populului



BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

PARTEA TECNICĂ

Exploatarea Căilor ferate române ¹⁾

Compararea rezultatelor anului bugetar 1906/7, cu acele ale anului precedent, precum și cu mijlocia celor 5 ani precedenți (1901/2 până la inclusiv 1905/6)

Rezultatele financiare ale Căilor ferate române pentru anul de exercițiu 1906/7, au fost foarte favorabile din toate punctele de vedere și au întrecut chiar pe acele ale anului precedent, care fusese cele mai rodnice dobândite de la punerea în exploatare a drumurilor de fer în țară.

Locul întâiu în ordinea rezultatelor îl are acum anul 1906/7, al cărui venit brut a ajuns cifra rotundă de 76,₉ milioane lei, reprezentând ast-fel, față de anul precedent (70,₉ milioane lei) un spor de aproape 6 milioane, adică de 8,₄ ⁰/₁₀.

Acest spor se împarte ast-fel :

Un plus de 3,₀₆ milioane lei la traficul de călători, (25,₁₆ milioane față de 22,₁₀ milioane în anul precedent 1905/6).

Un plus de 2,₈₅ milioane lei la traficul mărfurilor de mică iu-teală, (45,₇₃ milioane față de 43,₃₈ milioane în 1905/6).

Un plus de 0,₃₁ milioane lei la traficul mărfurilor de mare iu-teală, 2,₄₄ milioane față de 2,₁₃ milioane în 1905/6).

Un plus de 0,₁₅ milioane lei la veniturile diverse, 2,₇₄ milioane față de 2,₅₉ milioane 1905/6) și

Un plus 0,₁₀ milioane lei la traficul de bagaje (0,₈₀ milioane față de 0,₇₀ milioane în 1905/6).

Această desvoltare a traficului, care se învederează și mai mult prin comparațiunea rezultatelor exercițiului de care dăm seamă, cu mijlocia aritmetică a rezultatelor perioadei de 5 ani precedenți

(1) După „Darea de seamă“ publicată de Direcțiunea generală a căilor ferate române.

1901/2—1905/6, este un corolar al dezvoltării continue a comer-
ciului interior și exterior al țării, provocată și ea, la rândul ei, de
propășirea rapidă a economiei agricole și industriale a țării.

În ceea-ce privește în special traficul de călători, sporul de 1
milion de călători (7,₆ milioane în anul de exercițiu față de 6,₆ în
anul precedent), urmează să se atribue peste o zecime vizitărei ex-
pozițiunei jubilară din 1906.

După statistica Ministerului de Finance, comerțul exterior s'a
ridicat în anul 1906 ca valoare, la aproape un miliard de lei (cifra
exactă este 913 milioane), iar cantitativ aproape la 5 milioane de
tone, cifre care până acum nu au fost nici odată atinse; admițând
că 80—90% din această cantitate a fost expediată pe distanțe mai
mari sau mai mici cu calea ferată, rezultă că a trebuit să transporte
numai pentru comerțul exterior o cantitate de cel puțin 4 milioane
tone de mărfuri = 400.000 vagoane din totalul de 6,₁ milioane tone.
Restul de 2,₁ milioane tone, reprezintă traficul mereu crescând interior.

Cantitatea transportului în anul de exercițiu 1906/7, este *cu
aproximativ 7% mai mare* de cât în anul precedent.

Cifrele cantităților de mărfuri transportate nu sunt suficiente
pentru aprecierea activității unei căi ferate, de oare-ce mai trebuie
ținut seamă de distanțele străbătute și de greutatea totală a vagoa-
nelor expediate încărcate, precum și de greutatea proprie a vagoa-
nelor cari au circulat goale până la locul de încărcare. De aceia se
admite ca unitate statistică tona-kilometrică, iar numărul tonelor-ki-
lometrice-brute poate singur servi ca criteriu pentru aprecierea tra-
valiului și a rezultatelor de exploatare a căii ferate.

În anul 1906/7 s'au efectuat pe Căile ferate române în traficul
de călători 872,₂ milioane
și în cel de mărfuri 2632,₁₁ „
în total . 3504,₈ „

de tone-brute-kilometrice, ceea ce reprezintă, față de anul precedent
(3122,₇ milioane) un plus de 12,₃%.

*Prin urmare plusului de 8,₄% cu care veniturile exercițiului
1906/7 întrec pe acele ale exercițiului precedent, îi corespunde un
plus de muncă de 12,₃%.*

Tabela următoare cuprinde comparația rezultatelor anului de
care dăm seamă, atât cu acele ale anului precedent, cât și cu acele
ale mijlociei ultimilor 5 ani de la 1901/2 până la inclusiv 1905/6.

Mijlocia pe an din perioada celor 5 ani precedenți de la 1901,2 până la inclusiv 1905,6.	Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1905,6.	I. DATE GENERALE	Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1906,7.	Diferența exprimată în procente față de	
				anul 1905,6.	mijlocia celor 5 ani precedenți 1901,2—1905,6.
3 172	3 179	1. Lungimea liniilor C. F. R. . . . Kilometri	3 181	+ 0.06 %	+ 0.284 %
59 804 500	70 908 120	2. Venitul brut din toate traficurile . . . Lei	76 876 240	+ 8.42 %	+ 28.5 %
34 852 260	37 477 755	3. Totalul cheltuelilor de exploatare . . „	43 075 002	+ 14.93 %	+ 23.6 %
24 952 240	33 430 365	4. Excedent de exploatare „	33 801 238	+ 1.11 %	+ 35.5 %
18 849	22 305	5. Venit brut de 1 kilometru de cale . . „	24 167	+ 8.35 %	+ 28.2 %
10 985	11 789	6. Cheltueli „ „ „ „ „ . . „	13 541	+ 14.86 %	+ 23.3 %
7 864	10 516	7. Excedent „ „ „ „ „ . . „	10 626	+ 1.05 %	+ 35.1 %
58.034	52.854	8. Coeficientul de exploatare „	56.032	+ 6.01 %	— 4.438 %

Costul liniilor C. F. R. în exploatare până la finele anului 1906—1907

No. de ordine	L I N I I	Lungimea kilometrică	S u m a efectiv cheltuită in lei	OBSERVAȚIUNI
I. Linii ferate construite „à forfait” pe seama statului				
1	București (g. Fil.) Giurgiu-Smârda (excl. Giurgiu-Bazin) . . .	69. ⁸²¹	14 306 489	
2	Iași-Ungheni	21. ⁴¹⁹	4 611 006	
3	Ploiești-Câmpina klm. 35. ⁶⁸⁹			
4	Câmpina-Sinaia ” 29. ⁵⁴³			
5	Sinaia-Predeal (incl. Predeal fr. 0. ³¹⁶ klm.) ” 19. ³⁸⁵	84. ⁶¹⁷	37 114 000	
	Total . . .	175. ⁸⁵⁷	56 031 494	
II. Linii ferate răscumpărate de stat				
6	a) București (g. de N.) Buzău-Brăila-Galați-Bărboși-Bârlad .	535. ⁴⁰¹	288 893 320	Concesiunea Strusberg Lei 9 985 320.—Casa de depuneri. ” 230 960 000.—Convers. Strusberg. ” 47 948 000.—Idem Priorități.
7	Brăila-Brăila-Port (4. ²⁸³ klm.)			
8	Galați-Galați-Port (1. ⁷³⁰ klm.)			
9	Tecuci-Roman			
10	Chitila-Pitești			
11	București (gara de Nord — București (Filaret)	98. ⁶⁰⁶		
12	Pitești-Vârciorova (inclusiv Vârciorova fr. 0. ⁹¹⁸ klm.) . . .	6. ⁸⁹⁶		
	Total . . .	273. ⁹⁸⁷		
		914. ⁸⁹⁰	288 893 320	
13	b) Cernavoda-Constanța-port (linia veche)	64. ⁶⁷⁵	16 459 873	Exclusiv refacerea liniei Saligny- Constanța-Port din creditul de 8 000 000 lei. Vezi No. 67.
	Total . . .	979. ⁵⁶⁵	305 353 193	
III. Linii ferate cu act de concesiune exploatare de stat				
14	Roman-Burdujeni	102. ⁴¹⁵	60 495 640	Concesiunea Companiei „Lemberg-Cer- năuți-Iași” lei 8 960 000.—Buget. Lei 51 535 640.—Concesiunea L. C. I.
15	Pașcani-Iași	75. ⁷¹⁰		
16	Verești-Botoșani	44. ²³⁶		
	Total . . .	222. ⁴¹¹	60 495 640	

IV. Linii ferate construite direct de Stat, precum și complectarea, refacerea sau îmbunătățirile făcute celor de sub No. I, II, III.

durilor și refacerea de gari și cantoane.

Suma cheltuită la început a fost de lei 8 819 306, restul s'a cheltuit pentru refacerea podurilor.

În această sumă se coprinde și costul a 2 mari poduri peste Trotuș.

Lei 2 500 000 cheltuită cu lărgirea liniei și înlocuirea podurilor din care unul: Bistrița-Mare.

17	Buzău-Mărășești	90. ²⁷²	10 743 002
18	Câmpina-Doftana klm. 5. ²⁵¹		
19	Buda-Slănic " 34. ²⁰⁶	39. ⁴⁹⁷	5 650 000
20	Titu-Târgoviște	31. ¹⁹	1 649 947
21	Adjud-Târgul-Ocna	50. ¹¹²	5 998 669
22	Bacău-Piatra (Neamț)	57. ¹⁷⁵	4 574 773
23	Bârlad-Vaslui	52. ¹²⁷	5 468 367
24	București (Gara de Nord)—Ciulnița klm. 109. ⁰⁷³		
25	Chitila-Mogoșoaia " 8. ⁶³⁴		
26	Ciulnița-Fetești " 37. ⁴⁸⁶	155. ¹⁹³	13 708 355
27	Mogoșoaia-Obor	7. ⁵¹⁹	1 661 324
28	Ciulnița-Călărași (inclusiv Călărași-port) klm. 30. ²¹¹		
29	Ciulnița-Slobozia " 16. ⁷⁶⁷	46. ⁹⁷⁸	3 593 381
30	Făurei-Țândărei klm. 58. ⁰⁴²		
31	Țândărei-Fetești " 30. ⁵⁵³	88. ⁵⁹⁵	8 605 563
32	Piatra (Olt)-Drăgășani " 34. ⁰¹⁰		
33	Piatra (Olt)-Corabia (inclusiv Corabia-Olt) " 76. ²⁹³		
34	Drăgășani-Râmnicul-Vâlcea " 52. ⁸³⁷		
35	Râureni-Ocnele-Mari " 6. ⁵⁷²	169. ⁷⁰²	9 893 869
36	Costești-Roșiori klm. 64. ⁷⁹²		
37	Roșiori-Turnul-Măgurele esclusiv Port " 46. ⁰⁶⁴	111. ⁷⁴⁶	4 584 121
38	Golești-Câmpulung	54. ⁰⁷⁴	4 183 113
39	Dolhasca-Fălțiceni	24. ⁸⁵¹	1 385 445
40	Filiași-Cărbunești klm. 46. ⁰⁵³		
41	Cărbunești-Târgul-Jiu " 23. ⁴⁵⁸	69. ⁵¹¹	3 984 745
42	Crasna-Dobrina klm. 26. ⁰⁸⁶		
43	Dobrina-Huși " 5. ⁵⁴⁰	32. ⁵²⁶	2 653 286

De reportat 1 082 197 88 337 960

No. de ordine	L I N I I	L u n g i m e a kilometrică	S u m a efectiv cheltuită în lei	OBSERVAȚIUNI
	Report . . .	1 082. ⁷⁹⁷	88 337 960	
44	Leorda-Dorohoi klm. 13. ⁶⁴⁹	21. ⁴⁹²	2 379 275	
45	Târgoviște-Lăculețe „ 7. ⁴⁷¹	21. ⁰²⁰	2 768 619	
46	Lăculețe Pucioasa			
47	Vaslui-Iași	67. ⁷⁸⁶	9 535 169	Lucrări de consolidare importante și un tunel de 236 m.
48	Focșani-Odobesti	10. ⁷⁸¹	1 056 638	
49	Turnul-Măgurele-Turnul-Măgurele-Port	5. ²⁸⁰	786 218	In această lucrare intră și construcția podului peste Dunăre.
50	Fetești-Saligny	25. ¹⁵⁷	34 995 844	Calafat-Port a costat lei 1 329 752.
51	Craiova-Calafat-Calafat-Port	106. ²⁹²	14 730 922	
52	Roșiori-Alexandria klm. 31. ²⁸⁷			
53	Alexandria-Smârdioasa „ 15. ⁷⁶⁶			
54	Smârdioasa-Zimnicea „ 26. ²⁶⁴	73. ³⁰⁷	7 614 204	
55	Dorohoi-Rediu klm. 90. ⁷⁵⁹			
56	Larga-Cucuteni „ 20. ⁷²⁹			
57	Rediu-Larga „ 28. ⁴⁷⁸	139. ⁰⁹⁶	24 106 781	In această sumă intră și costul unui tunel de 942 m. și numeroase poduri peste Jijia.
58	Ramificația Ramadan klm. 1. ⁰⁶²			
59	Giurgiu-Bazin „ 4. ¹⁵⁷	6. ¹¹⁹	644 381	
60	Râmnicul-Vâlcea-Jiblea klm. 16. ²²⁵			
61	Jiblea-R.-Vadului-fruntarie „ 45. ⁷¹⁷	61. ⁹⁴²	24 821 083	In această sumă intră și diverse lucrări efectuate pe porțiunea : Jiblea, R.-Vadului și consolidarea podului Olt la Drăgășani în valoare de lei 1 286 109.
62	Pitești-Curtea-de-Argheș	38. ⁴⁵⁵	7 887 846	
63	Galați-Ghibărteni-Berești	78. ⁰⁵⁹	26 614 444	
64	Târgul-Ocna-Comănești klm. 23. ⁴³³			
65	Comănești-Palanca-fr. „ 32. ⁵¹⁰			
66	Comănești-Moinești „ 7. ⁶⁸⁴	63. ⁶²⁷	24 395 726	
	Total . . .	1 802. ⁵⁷⁰	270 675 110	

**V. Diferite lucrări și complectări executate de către
Stat privind toate liniile, precum și refaceri de gări, poduri
de fier, cumpărare de material rulant și studii**

67	Refacerea liniei Saligny-Constanța-Port	6 389 742
68	Studii de căi ferate	1 375 523
69	Gara centrală și Atelierele București și Iași	12 714 028
70	Material rulant	28 219 376
71	Stații Diverse	1 462 532
72	Stațiile Tecuci și Adjud	1 213 189
73	Stația Burdujeni	3 153 689
74	„ Râmnicul-Sărat	1 156 542
75	„ Ploești	951 572
76	„ Iași	421 002
77	Gara de triaj Brăila	998 870
78	Stația Azuga și studiul silozurilor	725 327
79	Linia a doua Chitila Crivina	1 539 572
80	Tunelul Barboși	400 000
81	Reconstrucția podurilor pe liniile principale	13 871 914
82	Podul de la Cosmești și podul peste Argeș la Pitești	3 088 183
83	Centralizarea macazurilor în 68 de stații (830 ace)	4 455 437
84	Cărmidăria Ciurea	554 098
85	Pepiniera Ciurea	46 964
86	Clădirile din Pașcani	130 130
87	Exproprii de linii de interes local și general	* 381 543
88	Refacerea podului Grozăvești (București-Giurgiu)	49 960
89	Sporirea Gărei de Nord din București	1 237 542
90	Alimentația Stațiunii București	175 415
91	Gara de triaj „Ploești“	664 718
92	Studii pentru dublarea liniei Ploești-Câmpina	16 311
Total . . .		85 393 179

		Lei
*) Exprop. liniei	Buc.-Fetești . .	8 004
„	Golești-C.-Lung	19 887
„	Bârlad-Vaslui .	40 262
„	Dolhasca-Fălt .	2 987
„	Filiași-T.-Jiu .	18 278
„	Vaslui-Iași . .	12 115
„	Leorda-Dorohoi	14 496
„	Crasna-Huși .	4 013
„	Bacău-P.-Neamț	86 837
„	Costești-T.-Măg.	60 089
„	Titu-Iărgoviște.	16 287
„	R.-Vâlcea-Pia- tra-Olt-Caracal .	98 288
Total gen. . .		381 543

No. de ordine	L I N I I	Lungimea kilometrică	S u m a efectiv cheltuită în lei	OBSERVAȚIUNI
RECAPITULAȚIE				
I.	Liniile ferate construite : „à forfait“ pe seama Statului . .	175. ⁸⁵⁷	56 031 494	Sumele efective cheltuite pentru diferite linii, s'au luat din lucrarea intitulată : „Lucrările Publice și exploatarea Căilor ferate române“ publicată de societatea Politehnică.
II.	„ „ răscumpărate de Stat	979. ⁵¹⁵	305 353 193	
III.	„ „ cu acte de concesiune exploatate de Stat . .	222. ⁴¹¹	60 495 640	
IV.	„ „ construite direct de Stat	1 802. ⁵⁷⁰	270 675 110	
V.	„ „ Diferite lucrări, refaceri de linii, gări, poduri, material rulant, studii de căi ferate, ș. c. l.		85 393 179	
	Total general . . .	3 180. ⁴⁰³	777 948 616	Suma efectiv cheltuită. *)
**	Capitalul nominal total al costului liniilor C. F. R. Lei . .		891 918 088	

*) Sumele efectiv cheltuite din diferitele fonduri extrabugetare, precum : credite speciale și extraordinare, fondul de rezervă al C. F. R. și excedente bugetare ale statului, pentru diferitele lucrări executate pe liniile C. F. R. și pentru comande de material rulant etc., cu privire la serviciul de întreținere, de Ateliere și Tracțiune, nu sunt cuprinse în acest tablou cu începere de la anul 1900.

**) Capitalul nominal s'a obținut, sporind totalul sumei efectiv cheltuite pentru construcția tuturor liniilor C. F. R. cu 14,65 %/.

Acest coeficient reprezintă diferența între valoarea nominală, a tuturor împrumuturilor contractate de statul Român și cursul de emisiune, cu care s' a putut plasa acțiunile pe diferite piețe. Aceste date s'au luat din raportul general asupra proiectului de buget general al statului pe exercițiul 1902—1903.

Din cifrele de mai sus reese că, în anul 1906/7, cheltuelile de exploatare în sumă de 43,₁ milioane lei, au întrecut pe acele din anul precedent, (37,₅ mil.) cu 5,₆ milioane, adică cu aproape 15⁰/₀, ast-fel că excedentul de exploatare realizat în sumă de 33,₈ milioane lei, față de 33,₄ milioane cât a fost anul precedent, este numai cu 0,₄ milioane lei mai mare.

De asemenea coeficientul de exploatare, adică raportul între cheltuelile și veniturile brute s'a urcat în anul 1906/7 la 56.₀₃₂, pe când în anul precedent era numai 52,₈₅₄.

Această sporire a cheltuelilor se explică nu numai prin faptul că fie-care sporire de trafic trage după sine neapărat și o sporire a cheltuelilor, dar și prin împrejurarea că în anul 1906/7, administrațiunea a trebuit să facă față unor cerințe cu totul extra-ordinare.

În urma desvoltărei treptate a traficului, care s'a accentuat mai cu seamă de la începutul anului 1905, a rezultat un spor de muncă atât în serviciul executiv, cât și în biurourile administrațiunei centrale, care a făcut inevitabil un spor însemnat de personal de toate categoriile și aceasta cu atât mai mult, cu cât personalului executiv, care este cel mai împovărat ca serviciu, trebuia să i se reducă orele de muncă. Pe lângă aceasta a trebuit mărită și retribuțiunea personalului, absolut neîndestulătoare față cu greutățile din ce în ce mai împovărătoare ale traiului.

Prin aceasta se explică faptul că cheltuelile pentru salariarea personalului au atins, în anul 1906/7, cifra de 26,₁ milioane lei față de 23,₇ milioane din anul precedent, ceea-ce reprezintă un plus de lei 2,₄ milioane sau 10,₁⁰/₀.

O creștere mai însemnată de cheltueli o întâlnim și la material (17 milioane lei în anul 1906/7 față de 13,₈ milioane din anul precedent, adică un spor de 3,₂ milioane = 23,₂⁰/₀), care creștere este provocată nu numai de desvoltarea traficului, ci mai mult de scumpirea considerabilă a materialului din țară și din străinătate, la care a contribuit și urcarea drepturilor de intrare prin noul regim vamal, pus în aplicare în primăvara anului 1906.

Ca exemple ale scumpirei materialului, menționăm unele din articolele, pe care calea ferată le întrebuințează în cantități mai mari : cărbunii s'au scumpit cu 5⁰/₀, șinele cu 7⁰/₀, tuciul cu 9⁰/₀, traver-

sele cu 17⁰/₀, ferul în bare cu 20⁰/₀, cocsul cu 22⁰/₀, plăcile cu 34⁰/₀, lemnele de foc cu 43⁰/₀, cositorul cu 53⁰/₀ etc. (1)

Însă cu toată înrăurirea nepriincioasă a acestor împrejurări asupra cheltuelilor și a coeficientului de exploatare, totuși acest din urmă poate susține cu succes comparațiunea cu coeficienții de exploatare a unui lung șir din anii precedenți.

Intr'adevăr, dacă considerăm perioada de la 1878 până la 1905/6, adică un interval de 28 de ani, coeficienții de exploatare au fost mai mari de cât al anului 1906/7, în 26 ani n'au variat de cât de la 56._{5,30} până la 82._{2,40}; numai în anul 1883 și 1905/6 au fost mai mici.

Mijlocia aritmetică a ultimilor 10 ani (1896—1905/6 inclusiv) este 65._{8,63}; a ultimilor 20 ani (1886—1905/6 incl.) este 65._{9,12} și a întregii perioade de 28 ani (1878—1905/6 incl.) este 64._{8,69} pe când coeficientul de exploatare pentru anul de care dăm seama este numai 56._{10,29}. Este deci evident că cu toată povara împrejurărilor arătate, gestiunea anului 1906/7 a dat roade bune.

*
* *

Sporul de venituri al Căilor ferate, ce s'a realizat în anul 1906/7, se datorește în locul întâi *traficului de călători*, la care, cum se arată în tabloul de mai jos, s'a manifestat atât cu privire la numărul persoanelor expediate în toate cele 3 clase, cât și la lungimea distanțelor străbătute, ba chiar și cu privire la biletele de abonament de care publicul s'a folosit pe o scară mult mai întinsă de cât în anii trecuți.

(1) A mai contribuit într'un grad oare-care la urcarea cheltuelilor și deci la scăderea excedentului din anul 1906/7, numărul considerabil de transporturi militare și de trenuri militare cari au circulat pe întreaga linie.

În afară de transportul trupelor și a materialelor cu ocaziunea manevrelor din toamna 1906, au mai fost necesare în luna Martie 1907, îndrumări de numeroase trenuri speciale militare pentru potolirea răscoalelor țărănești.

Din această cauză au fost puse în circulațiune în luna Martie 1907, nu mai puțin de cât 308 trenuri militare cu 4353 vagoane cu un parcurs de peste 11 milioane tone-brute-chilometrice.

Tot în această lună s'au mai expedit în afară de trenurile de mai sus încă un număr de 78.000 militari cu trenurile ordinare de persoane.

Pentru toate aceste transporturi militare, cari conform legii se efectuează fără nici o taxă, nu figurează în compturile căii ferate de cât cheltuelile (tracțiunea, costul materialului, etc.) nu însă și echivalentul corespunzător de venituri.

Creșterea numărului de călători se datorește curentului mai intensiv de călători spre și de la București cu ocaziunea expozițiunii și mai ales recoltei abundente din anul 1906, precum și propășirii industriilor care atrage după sine totdeauna și o sporire mai mult sau mai puțin importantă a traficului de călători.

Numai în ceea-ce privește venitul mijlociu, raportat la un călător, se observă față cu anul precedent, o mică scădere de la lei 3.₉₅ la lei 3.₃₁, ceea-ce însă se explică prin faptul că la călătorii pe distanțe mai mari, taxa unitară de persoană-kilometrică este mai redusă.

Tarifele de călători au rămas neschimbate. Chestiunea reducerii generale a acestor tarife, care preocupă în mod continuu publicul călător, a fost discutată în mod mai stăruitor în anul 1906/7 susținându-se vechia părere ca ori-ce reducere a tarifului precum și înființarea de bilete de dus și de întors cu preț redus în toate relațiunile, ar trebui să aibă de efect nu numai mărirea circulației ci și sporirea veniturilor Căilor ferate.

Anul de jubileu 1906 în cursul căruia s'au acordat în mod general pentru anumite epoce, reduceri însemnate pentru a înlesni vizitarea expoziției din București, adică 30 % din tariful trenurilor de persoane în lunile Iunie până la Octombrie, 50 % cu începere din această din urmă lună până la închiderea expozițiunii și 75 % pentru săteni, funcționari rurali și diferite societăți și grupe din țară și țările vecine, ne-a procurat elementele necesare pentru a examina din nou această chestiune, altmintrelea de mult studiată.

Rezultatul acestui studiu amănunțit a fost că în împrejurările în care se desfășoară traficul de călători în țara noastră, reducerea tarifului actual ar avea de efect numai sporirea numărului călătorilor și a cheltuelilor corespunzătoare, nu însă și cea a veniturilor căii ferate; din contra, o asemenea măsură ar da loc la o scădere a veniturilor nete a căilor noastre ferate.

Din calculele comparative făcute, rezultă că în România prețul de transport pe drumul de fer pentru călători este deja mai redus de cât în Germania, Franța, Elveția, Italia și Bulgaria; în ceea-ce privește celelalte state, costul de transport numai pentru unele distanțe e mai scăzut și numai în Ungaria prețul de călătorie pentru toate clasele și distanțele este mai redus de cât în România.

Pentru a ne putea da seamă de efectele reducerilor acordate pentru expozițiunea din București dăm următorul tablou:

Mijlocia pe an din perioada celor 5 ani precedenți de la 1901,2 până la inclusiv 1905,6	Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1905,6	II. TRAFICUL DE CĂLĂTORI	Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1906,7	Diferența exprimată în procente față de	
				Anul 1905,6	Mijlocia celor 5 ani precedenți 1901,2—1905,6
193 564	235 422	1. Călători transportați (Cl. I-a Numărul	282 723	+ 20. ⁰⁰ %	+ 46. ⁷ %
814 281	940 334	„ II-a „	1 097 822	+ 16. ⁷⁵ „	+ 34. ⁸ „
4 756 725	5 415 068	„ III-a „	6 219 420	+ 14. ⁸⁵ „	+ 30. ⁸ „
5 764 570	6 590 824	Total : „	7 599 965	+ 15. ³¹ „	+ 31. ⁸ „
62	75	2. Călători transportați (Cl. I-a „	90	+ 20. ⁰⁰ „	+ 45. ² „
259	299	„ II-a „	349	+ 16. ⁷² „	+ 34. ⁸ „
1 516	1 722	„ III-a „	1 978	+ 14. ⁸⁷ „	+ 30. ⁵ „
1 837	2 096	Total : „	2 417	+ 15. ³¹ „	+ 31. ⁶ „
22 928 982	27 843 690	3. Persoane-kilometri pe (Cl. I-a Pers.-kilm.	33 764 414	+ 21. ²⁶ „	+ 47. ³ „
80 894 222	94 502 016	„ II-a „	112 430 170	+ 18. ⁰⁷ „	+ 39. ⁰ „
294 600 827	340 078 887	„ III-a „	393 596 827	+ 15. ⁷⁴ „	+ 33. ⁶ „
398 424 031	462 424 593	Total : „	539 791 411	+ 16. ⁷³ „	+ 35. ⁵ „
7 305	8 853	4. Persoane-kilometri de (Cl. I-a „	10 739	+ 21. ³⁰ „	+ 47. ⁰ „
25 775	30 049	„ II-a „	35 760	+ 19. ⁰¹ „	+ 38. ⁷ „
93 870	108 133	„ III-a „	125 190	+ 15. ⁷⁷ „	+ 23. ⁴ „
126 950	147 035	Total : „	171 689	+ 16. ⁷⁷ „	+ 35. ² „

2 064 655	2 511 020	5. Venitul din traficul	(Cl. I-a	Lei	2 903 099	+ 15.61 %	+ 40.6 "
5 040 625	5 877 069	de călători, (cifra	" II-a	"	6 652 480	+ 13.19 "	+ 32.0 "
12 120 964	13 717 843	absolută).	" III-a	"	15 609 527	+ 13.79 "	+ 28.8 "
19 226 244	22 105 932		Total :	"	25 165 106	+ 13.84 "	+ 30.9 "
658	798	6. Venit de 1 kilometru	(Cl. I-a	"	923	+ 15.66 "	+ 40.3 "
1 606	1 869	de cale.	" II-a	"	2 116	+ 13.22 "	+ 31.8 "
3 862	4 362		" III-a	"	4 965	+ 13.82 "	+ 28.6 "
6 126	7 029		Total :	"	8 004	+ 13.87 "	+ 30.7 "
10.66	10.67	7. Venit de 1 călător.	(Cl. I-a	"	10.27	— 3.75 "	— 3.7 %
6.19	6.25		" II-a	"	6.06	— 3.04 "	— 2.1 "
2.55	2.55		" III-a	"	2.61	— 0.79 "	— 1.6 "
3.33	3.35		Total :	"	3.11	— 1.10 "	— 0.6 "
9.009	9.018	8. Venit de 1 călător	(Cl. I-a	Bani	8.598	— 4.66 "	— 4.6 "
6.255	6.219	și 1 kilometru.	" II-a	"	5.917	— 4.86 "	— 5.1 "
4.120	4.034		" III-a	"	3.966	— 1.68 "	— 3.7 "
4.829	4.780		Total :	"	4.622	— 2.47 "	— 3.5 "
118.4	118.3	9. Distanța medie par-	(Cl. I-a	Km.	119.4	+ 0.93 "	+ 0.8 "
99.3	100.5	cursă de fie-care	" II-a	"	102.4	+ 1.89 "	+ 3.1 "
61.9	62.8	călător.	" III-a	"	63.3	+ 0.80 "	+ 2.3 "
69.0	70.2		Total :	"	71.0	+ 1.14 "	+ 2.9 "
710	1 000	10. Bilete de abona-	(Cl. I-a	Câtime	1 406	+ 40.60 "	+ 98.0 "
2 295	3 329	ment vândute.	" II-a	"	4 348	+ 30.61 "	+ 89.5 "
1 371	2 118		" III-a	"	2 298	+ 8.50 "	+ 67.6 "
4 376	6 447		Total :	"	8 052	+ 24.90 "	+ 84.0 "

L U N A	TARIFUL DE CĂLĂTORI DE LA TOATE STAȚIUNILE C. F. R. LA BUCUREȘTI							
	NUMĂRUL DE CĂLĂTORI				V E N I T			
	1905/6	1906/7	Diferența	Raport la $\frac{100}{100}$	1905/6	1906/7	Diferența	Raport la $\frac{100}{100}$
Aprilie	38 653	51 674	+ 13 021	33. ₆₈	250 090	347 441	+ 97 351	38. ₉₂
Maiu	52 742	56 544	+ 3 802	7. ₂₀	351 325	388 011	+ 36 686	10. ₄₄
Total . . .	91 395	108 212	+ 16 823	18. ₄₀	601 415	735 452	+ 134 037	22. ₃₈
Iunie	41 819	44 254	+ 2 435	5. ₈₂	264 513	282 569	+ 18 056	6. ₈₂
Iulie	43 651	46 543	+ 2 892	6. ₆₂	251 061	247 281	— 3 780	—1. ₅₀
August	47 369	61 481	+ 14 112	29. ₇₃	284 318	335 598	+ 51 280	18. ₀₃
Septembrie	60 736	96 929	+ 36 193	59. ₉₄	382 074	532 548	+ 150 474	39. ₉₈
Octombrie	47 795	90 143	+ 42 348	88. ₆₀	317 511	391 378	+ 73 867	23. ₂₆
Noembrie	51 525	73 200	+ 21 675	42. ₀₆	325 366	313 218	— 12 148	—3. ₇₃
Total . .	292 895	412 550	119 655	40. ₈₅	1 824 843	2 102 592	+ 277 749	15. ₂₂
Decembrie	43 409	44 502	+ 1 093	2. ₅₁	273 306	290 224	+ 16 918	6. ₁₀
Totalul pe Aprilie, Maiu și Decembrie .	134 804	152 720	+ 17 516	13. ₂₉	874 721	1 025 676	+ 150 955	17. ₂₅

În acest tablou se arată traficul de călători la București cu începere de la 1 Aprilie 1906 până la 1 Ianuarie 1907 adică pe 3 luni fără reducere de tarif (Aprilie, Mai și Decembrie) și pe 7 luni cu tariful redus (Iunie-Noembrie) în comparație cu lunile corespunzătoare din anul precedent.

Traficul de călători pentru București în lunile Iunie-Noembrie inclusiv s'a sporit în anul 1906 față cu anul 1905 cu 119 655 călători ceea-ce reprezintă un spor de călători de 40.85% în raport cu numărul lor din anul 1905.

Pe aceeași perioadă venitul s'a sporit cu 277 749 lei adică cu 15.22% .

În lunile Aprilie, Mai și Decembrie, *când tariful nu era redus*, numărul călătorilor pentru București s'a sporit cu 17 916 în anul 1906 față cu anul 1905 adică cu 13.9% , iar venitul cu 150 955 lei adică cu 17.25% .

De aci rezultă că, deși pe timpul expoziției sub regimul tarifului redus sporul numărului de călători a fost mult mai mare în raport cu acel ce a rezultat în lunile cele-lalte ale anului, totuși sporul de venit pe acea perioadă a fost mai mic ca în cele-lalte luni, așa că înlesnirile făcute pentru călători la expoziție, a făcut ca creșterea de venituri, să fie *mai mică*, de cât aceea ce ar fi rezultat cu tarifele normale aplicate la sporul normal de călători fără expoziție.

Acest rezultat este confirmat prin faptul că, în anul 1905/6 sub regimul tarifului normal, media numărului de călători în lunile Iunie-Noembrie a fost de 48 482 adică mai mare de cât în lunile Aprilie, Mai și Decembrie când a fost numai de 44 934.

Este dar evident că reducerile pentru expoziție *au produs o pierdere de venit* pentru Calea ferată, sporul de venit realizat în timpul expoziției față de anul precedent fiind de 15% , pe când sporul de venit ce ar fi trebuit să se realizeze în mod normal în acest timp cu taxele normale, ar fi fost de cel puțin 17% .

Această micșorare de venituri se observă mai cu seamă în luna Iulie, când reducerea acordată pentru expoziție era de 30% și numărul călătorilor deși sporise cu 2 892, venitul nu numai că nu s'a sporit, dar s'a micșorat chiar cu 3 780 lei în raport cu acela al aceleiași luni din anul precedent; asemenea și în luna Noembrie când reducerea fiind de 50% numărul călătorilor la București s'a sporit cu 42.06% , iar veniturile au scăzut cu 12 148 lei față cu luna corespunzătoare din anul 1905.

Trebue să adăogăm că micșorarea venitului a fost însoțită de mărirea cheltuelilor prin sporirea tonajului trenurilor și prin îndrumarea de trenuri speciale devenite necesare spre a se transporta numărul mare de călători cu reducere de 75 % din tariful normal ; ast-fel în lunile Iunie-Noembrie s'au făcut cu 23 000 trenuri-kilometrice mai mult de cât în perioada corespunzătoare din 1905/6, ceea ce reprezintă o cheltuială aproximativă de 50 000 lei. Dacă adăugăm această cheltuială la pierderea de venit de 2 % sau 36 000 lei, rezultă că sacrificiul făcut din venitul Căilor ferate este de cel puțin 86 000 lei.

Aceste explicațiuni nu au de scop de a susține că s'ar fi făcut o greșeală prin reducerea tarifelor pentru expoziție, de oare-ce cu drept cuvânt la facerea acestei înlesniri s'a avut în vedere considerațiuni de un ordin mai înalt, de cât acel pur fiscal ; era însă necesar de a stabili că chiar într'un caz special, când se oferea publicului un motiv de a călători din cele mai atrăgătoare, reducerea tarifului nu a fost folositoare pentru Căile ferate și de a se dovedi încă odată mai mult, că nu se poate susține că se va produce cu certitudine o sporire de venituri ori de câte ori se vor reduce tarifele de călători.

*
* *

Dezvoltarea generală a traficului pe Căile ferate, se manifestează în mod foarte pronunțat la *traficul de bagaje*, precum și la acel de mărfuri de *mare iuțeală* ; deși privit din punctul de vedere financiar, aceste ramure de trafic nu contribue de cât în măsură restrânsă la sporul general al veniturilor Căilor ferate.

În traficul de bagaje, sporul traficului în anul 1906/7, s'a urcat față cu anul precedent, ca cantitate transportată la 1567 tone = 11.35 % , iar ca venit 97 204 lei = 13.87 %

Asemenea și în traficul de mărfuri de mare iuțeală, rezultatele de exploatare pe 1906/7 arată față cu anul 1905/6, un plus de 7239 tone = 12.99 % ca cantitate și 309 902 lei = 14.33 % ca venit.

În ceea-ce privește traficul de bagaje, sporul de venituri realizat se datorește mai cu deosebire faptului, că în timpul expozițiunei, publicul a făcut pe o scară mai întinsă uz de măsura înființată în anul 1901, că coletele mici de mărfuri sau de articole ușoare supuse stricăciunei, pot fi expediate, în anumite condițiuni, ca bagaje, cu trenurile de persoane, fără ca să fie necesară îndeplinirea formalităților de predare mai complicată, pentru transporturile de mare iuțeală și fără ca coletele să fie însoțite de un călător.

Mijlocia pe an din perioada celor 5 ani precedenți de la 1901/2 până la inclusiv 1905/6	Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1905/6	III. CANTITĂȚI, TONE-KILOMETRI, VENIT, DISTANȚE, ETC.	Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1906/7	Diferența exprimată în procente față de	
				anul 1905/6	mijlocia celor 5 ani precedenți 1901/2—1905/6
11 369	13 567	Cantitatca transportată Tone	15 134	+ 11.1 %	+ 33.1 %
1 956 771	2 560 720	Tone-kilometri "	2 885 073	+ 13.4 %	+ 47.4 %
623	811	Tone-kilometri de 1 km. lungime de cale . "	918	+ 13.4 %	+ 47.4 %
578 730	700.730	Venit Lei	797 934	+ 13.9 %	+ 37.9 %
194	223	Venit de 1 km. de cale "	551	+ 13.4 %	+ 36.4 %
30	27	Venit de 1 tonă-kilometrică Bani	28	+ 3.7 %	— 6.7 %
171	188	Distanța medie parcursă de fie-care tonă. "	191	+ 1.7 %	+ 11.7 %
43 357	55 730	Cantitatea transportată Tone	62 969	+ 12.99 %	+ 45.2 %
7 892 917	10 730 932	Tone-kilometri "	11 547 429	+ 7.61 %	+ 46.3 %
2 488	3 375	Tone-kilometri de 1 kl. lungime de cale . "	3 630	+ 7.56 %	+ 45.9 %
1 644 059	2 132 440	Venitul Lei	2 442 342	+ 14.53 %	+ 48.6 %
518	671	Venit de 1 kl. de cale "	768	+ 14.46 %	+ 48.3 %
21	20	Venit de 1 tonă-kilometrică Bani	21	+ 5.00 %	—
181	192	Distanță medie parcursă de fie-care tonă . Km.	183	— 4.78 %	+ 1.1 %

În traficul de mare iuțeală contingentul cel mai mare, care a contribuit la sporul veniturilor, l'a dat, ca și în anul precedent, piscicultura care se află în dezvoltarea mereu crescândă. Tot astfel traficul cu așa denumite „colete cu timbru de francare” (adică colete între 5 și 10 kg. greutate, care se expediază pentru toate stațiunile din țară cu trenuri de persoane, fără vre-o altă formalitate de cât aplicarea unui timbru de francare de 1 leu) s'a dezvoltat în mod considerabil.

*
* *

Din toate punctele de vedere, *traficul de mărfuri de mică iuțeală*, este *ramura cea mai importantă* a activității Căilor ferate și efectuarea promptă a transporturilor de mică iuțeală, provoacă dificultăți mai mari de cât toate celelalte ramuri de traficuri. Venitul din acest trafic formează în anul acesta 59.49% din veniturile totale ale administrațiunei; *) ele au atins în cifră rotundă 45.73 milioane lei adică cu 2.35 milioane, sau 5.43% mai mult de cât în anul precedent.

Fie-care tonă de mărfuri de mică iuțeală, expedită în anul 1906/7, a adus căii ferate în termen mediu, un venit brut de lei 7.60 , iar numărul total al tonelor transportate a crescut la cifra de 6.02 milioane, adică a fost cu 0.33 milioane de tone mai mare de cât în anul 1905/6.

Pentru a ne putea da compt, de creșterea cantității venitului la aceste ramuri de trafic precum și în ce anume grad a variat traficul diferitelor articole de transport sau grupe de articole, s'a întocmit următoarele tablouri comparative.

Spor mai însemnat prezintă în anul acesta, față de anul precedent, următoarele articole : Produse măcinate 22.73% , petrolu și derivate 27.84% , lemne de foc 32.70% , ciment 36.92% , spirt, țuică, bere 30.35% , vin 23.60% , butoaie goale 24.06% , fer în vagoane complete 13.16% , ouă 45.82% , tutun 16.60% , sare 5.00% și hârtie, imprimate 5.77% .

*) Raportul veniturilor diferitelor ramuri de traficuri la veniturile totale ale căilor ferate totale este de :

	1906 7
Traficul de mică iuțeală . . .	59.49%
„ „ călători „ . . .	32.74 „
Diverse venituri . . .	3.56 „
Traficul de mare iuțeală . . .	3.17 „
Traficul de bagaje . . .	1.04 „
	100.00%

Mijlocia pe an din perioada celor 5 ani precedenți de la 1901 2 până la inclusiv 1905 6	Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1905 6	V. TRAFICUL DE MĂRFURI DE MICĂ IUȚEALĂ	Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1906 7	Diferența exprimată în procente față de	
				anul 1905 6	mijlocia celor 5 ani precedenți 1901 2—1905 6
4 824 208	5 691 813	1. Cantitatea transportată Tone	6 021 057	+ 5.78 %	+ 24.8 %
729 255 550	920 494 879	2. Tone-kilometri „	940 434 750	+ 2.16 %	+ 28.9 %
229 827	289 555	3. Tone-kilom. pe 1 km. lung. de cale . „	295 641	+ 2.10 %	+ 28.6 %
36 068 412	43 374 845	4. Venitul Lei	45 730 429	+ 5.48 %	+ 26.8 %
7. 47	7. 13	5. Venitul de o tonă transportată . . „	7. 10	— 0.26 %	+ 1.7 %
11 368	13 644	6. Venit 1 km. de cale „	14 376	+ 5.36 %	+ 29.6 %
5/0	4. 7	7. Venit de 1 tonă-kilometrică Bani	4. 9	+ 4.26 %	— 2.0 %
151	162	8. Dist. medie parcursă de fie-care tonă. Km.	156	— 3.70 %	+ 3.3 %
2 287 054	2 594 172	9. Diverse venituri Lei	2 740 428	+ 5.43 %	+ 19.8 %
721	816	10. Pe 1 kilometru de cale „	862	+ 5.64 %	+ 19.3 %

Mijlocia pe an din perioada celor 5 ani precedenți de la 1901/2 până la inclusiv 1905/6	Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1905/6	VI. SPECIFICAREA ARTICOLELOR PRINCIPALE TRANSPORTATE PE C. F. R. CU MICĂ IUȚEALĂ		Datele corespunzătoare pentru anul bugetar 1906/7	Diferența exprimată în procente față de	
					anul 1906/7	mijlocia celor 5 ani precedenți 1901,2—1906/7
2 069 937	2 326 331	1. Cereale, oleoginoase, leguminoase. . .	Tone	2 359 368	+ 1.42 %	+ 14.0 %
100 295	111 256	2. Produse măcinate	"	136 544	+ 22.73 %	+ 36.1 %
117 565	116 939	3. Cărbuni de piatră, coks și similare . .	"	116 867	+ 0.80 %	+ 0.6 %
306 205	469 673	4. Petroleu, păcură (țiței) catran, reziduri	"	600 371	+ 27.84 %	+ 96.1 %
599 842	738 172	5. Lemne de construcție și de lucru . . .	"	770 982	+ 4.44 %	+ 28.5 %
371 705	334 906	6. Lemne de foc	"	444 416	+ 32.70 %	+ 19.6 %
17 552	26 503	7. Ciment, beton și cărămizi refractare .	"	36 288	+ 36.92 %	+ 106.7 %
		8. Pietre cioplite, lucrate simplu, cărămizi	"			
76 911	85 616	de tot felul, var, ipsos, ardezic . . .	"	87 094	+ 1.73 %	+ 13.2 %
317 455	407 320	9. Bazalt, nisip, lut, prundiș, petre necioplite	"	422 144	+ 3.64 %	+ 33.0 %
88 948	89 691	10. Sare	"	94 177	+ 5.00 %	+ 5.9 %
102 105	141 943	11. Sfeclă	"	106 790	+ 2.47 %	+ 4.5 %
6 294	8 309	12. Spirt, țuică, bere, oțet	"	10 831	+ 39.35 %	+ 72.1 %
63 969	62 660	13. Vin	"	77 447	+ 23.60 %	+ 21.1 %
10 721	12 715	14. Butoaie goale	"	15 774	+ 24.06 %	+ 47.1 %
15 919	15 974	15. Fân, pae și apă	"	10 094	+ 36.81 %	+ 36.6 %
39 323	51 438	16. Rămășițe, îngrășăminte, coji de arbori	"	41 848	+ 1.86 %	+ 6.4 %
28 911	46 930	17. Mașini agricole	"	37 092	+ 20.96 %	+ 28.3 %
64 346	139 573	18. Fer în vagoane complete	"	157 943	+ 13.16 %	+ 145.5 %
22 090	29 799	19. Zahăr	"	24 870	+ 16.54 %	+ 12.6 %
5 597	8 638	20. Pește de tot felul	"	8 114	+ 6.07 %	+ 45.0 %
5 356	8 559	21. Sticle și articole de sticle	"	7 367	+ 15.11 %	+ 37.5 %
7 616	10 297	22. Hârtie și imprimate	"	10 891	+ 5.77 %	+ 43.0 %
4 134	4 991	23. Nuci	"	4 643	+ 6.97 %	+ 12.1 %
5 079	3 732	24. Ouă	"	5 442	+ 45.82 %	+ 7.1 %
6 355	6 729	25. Tutun	"	7 845	+ 16.60 %	+ 23.4 %
		26. Articole de cl. III în vag. complete	"			
41 772	42 542	inclusiv tarife speciale	"	37 594	+ 11.63 %	+ 10.0 %
		27. Mărfuri colete de clasa tarifară a II în	"			
85 399	109 571	mare cantitate art. industriale . . .	"	90 995	+ 16.95 %	+ 6.8 %
173 314	197 571	28. Mărfuri colete de clasa tarifară I . .	"	180 541	+ 8.2 %	+ 4.2 %
37 708	46 911	29. Alte mărfuri de vagoane complete .	"	40 906	+ 13.01 %	+ 8.6 %

Scăderi față de anul precedent, se constată la următoarele categorii de mărfuri : fân și pae 36.₈₁⁰/₀, mașini agricole 20.₉₆⁰/₀, zahăr 16.₅₄⁰/₀, sticlă și articole de sticlă 15.₁₁⁰/₀, nuci 6.₉₇⁰/₀, articole de clasa III 11.₆₃⁰/₀, articole de clasa II 16.₉₅⁰/₀, articole de clasa I 8.₆₂⁰/₀, alte mărfuri în vagoane complete 13.₀₁⁰/₀, și în fine pește de tot felul 6.₀₆⁰/₀.

*
* *

Transporturile de cereale și produse măcinate, care formează contingentul cel mai însemnat în traficul de mărfuri de mică iuțeală, a fost în anul 1906/7 de 2 495 912 tone sau 41.₄₆⁰/₀ din total și ca atare merită să ne oprim la acest articol principal al exploatării Căilor ferate, cercetând întru cât contribuie venitul din acest fel de transport la rezultatul general financiar al Căilor ferate române.

Dacă despărțim veniturile realizate din transporturile de cereale și făină, de acele realizate din transporturile celor-lalte mărfuri, ajungem la următorul rezultat :

	1902/3	1903/4	1904/5	1905/6	1906/7
Totalul general al tonelor transportate cu C. F. R.	4 689 381	4 957 361	4 192 696	5 691 813	6 021 057
Tone de cereale și făină transportate .	2 399 351	2 276 349	1 429 729	2 437 587	2 495 912
Celelalte mărfuri tone	2 290 030	2 681 012	2 762 967	3 254 226	3 525 145
Totalul general al tonelor-kilometri . .	665 507 630	740 564 403	672 466 996	920 494 879	940 434 750
Tone-kilometri de cereale și făină. . .	309 894 230	311 954 330	228 948 525	368 329 075	336 329 855
Tone-kilometri pentru alte mărfuri . . .	355 613 404	428 610 073	443 518 471	552 165 804	604 104 895
Venit total Lei. . .	34 934 087	37 142 382	31 030 633	43 374 845	45 730 429
Venitul din transporturile de cereale și făină Lei	14 666 311	14 578 978	8 990 015	16 084 354	16 356 781
Venit din alte mărfuri	20 267 776	22 563 404	22 040 618	27 290 491	29 373 648

Se vede dar, că veniturile din transporturile de mică iuțeală, au mers crescând de la 1902/3 până în anul 1906/7, afară de anul 1904/5, an în care, din cauza recoltei slabe, venitul din transporturile de mică iuțeală a fost mai mic.

Venitul din anul 1906/7 a ajuns la 45.₇₃ milioane lei, având deci un spor de 2.₃₆ milioane adică 5.₄₃⁰/₁₀₀ față de anul precedent și cu 9.₆₆ milioane lei=26.₈⁰/₁₀₀ mai mult față de media celor cinci ani din urmă (1901/2—1905/6).

Acest spor de venit se datorește nu numai transporturilor de cereale, dar în cea mai mare parte transporturilor *celor-lalte mărfuri*. Pe când venitul din transportul de cereale, este consecința unei mai bune sau mai slabe recolte, venitul pentru cele-lalte mărfuri, după cum se vede din tablou, nu depinde de starea recoltei.

În adevăr, acel venit în anii 1899, 1900/1, 1901/2 a stat aproape invariabil deși în acea perioadă venitul din transporturile de cereale a trecut de la 5 la 14 milioane. Tot ast-fel în perioada de la 1902/3 până la 1904/5, venitul mărfurilor a sporit de la 20 milioane în 1902/3, la 22 milioane în 1904/5, de și venitul de cereale a scăzut de la 14.₃ la 8.₉ milioane lei.

Sporul succesiv al veniturilor de mărfuri, nu se poate deci atribui de cât dezvoltări *transporturilor provocate de industriile*, ce se întemeiază din ce în ce mai mult în țară.

Până aci am arătat dezvoltarea ce au luat diferitele ramuri de traficuri și sporul obținut în toate categoriile de venituri; ne mai rămâne să arătăm acum și sporul de muncă ce a fost necesar, pentru a face față exigențelor acestui trafic.

În anul 1906/7, travaliul Căilor ferate exprimat în tone-brute-kilometrice a atins cifra de 3504.₃ milioane, adică a fost cu 381.₆ milioane sau 12.₂₂⁰/₁₀₀ mai mare de cât în anul precedent și cu 872.₁ milioane sau 33.₁⁰/₁₀₀ mai mare de cât mijlocia perioadei de comparațiune din cei din urmă 5 ani.

În tabloul de la pag. 170 se arată utilizarea materialului rulant în anul 1906/7 față de anul precedent și de mijlocia celor 5 ani precedenți.

În anul 1906/7 a avut loc o sporire mai considerabilă a materialului rulant cu un număr de locomotive și de vagoane de mărfuri comandate deja în anul precedent; numărul locomotivelor s'a sporit în acest an de la 537 la 558, iar a vagoanelor de mărfuri de la 12 281 la 15 552, adică cu aproape 27⁰/₁₀₀ față de anul precedent.

Numai grație acestei împrejurări, precum și a înmulțirii în mod corespunzător a personalului executiv, transportul mărfurilor în general și în special acel al mărfurilor de mică iuțeală, s'a putut efectua în condițiuni mult mai satisfăcătoare de cât în anul precedent, cu toate că și actualmente administrațiunea este departe de a fi în măsură să satisfacă toate nevoile traficului mereu crescând, din cauză că mai suferă de lipsa de locomotive și de diferite serii de vagoane, de căi duble, linii de garaje, gări de triaj, halte de încrucișare, cu un cuvânt de diferite instalațiuni și mijloace de transport, care contribuie în mod considerabil la siguranța circulațiunei și promptitudinea necesară în efectuarea transporturilor.

*
* *

Costul liniilor ferate în România, puse în exploatare până la sfârșitul anului 1906/7, este de 777 984 616 lei pentru lungimea de 3 180.403 kilometrii, adică 244 618 lei pe kilometru.

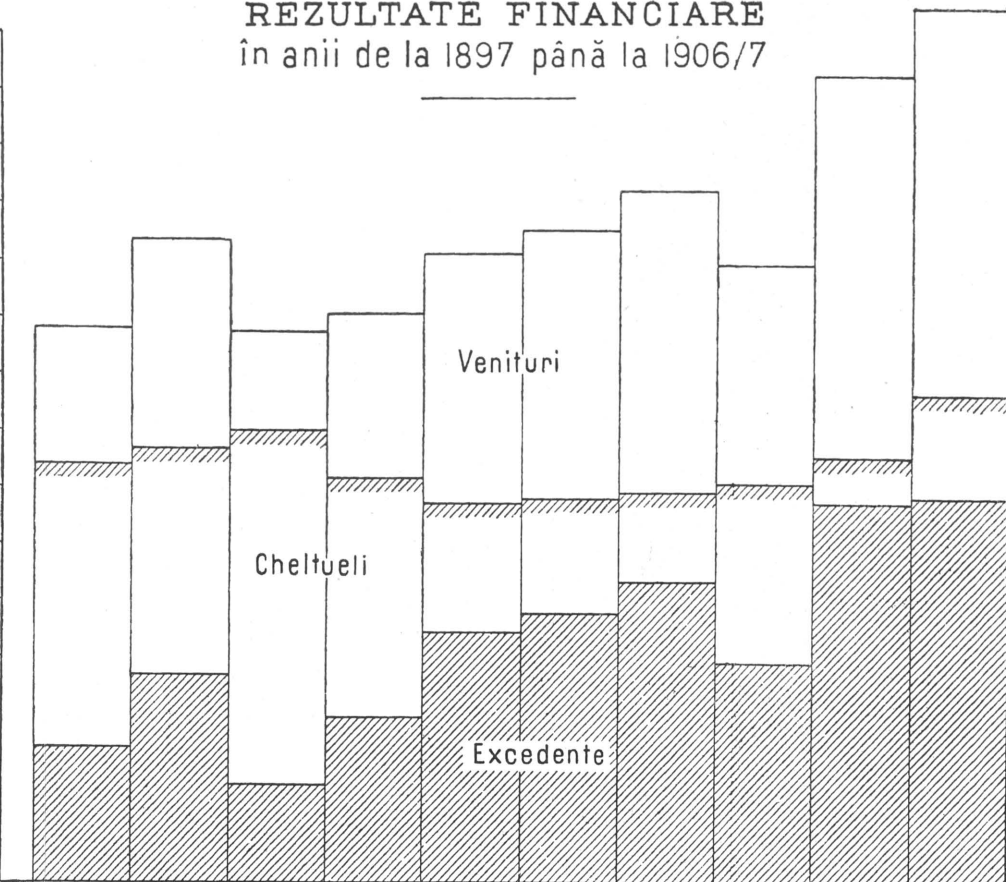
Dacă ne raportăm la excedentul de 33 801 238 lei al anului 1906/7, constatăm că capitalul de 777 984 616 lei investit de căile ferate române, aduce o dobândă de 4.34 ‰, ceea-ce de sigur este satisfăcător când ținem seamă de condițiunile neuniforme ale traficului, proprii unei țări agricole și de desvotarea puțin industrială a țarei, în comparație cu acele țări unde exploatarea căilor ferate este mai rentabilă.

Media pe an din perioada celor 5 ani pre- cedenți de la 1901 2 până la inclusiv 1905 6	Datele cores- punzătoare pentru anul bupetar 1905 6	VII. UTILIZAREA MATERIALULUI RULANT C. F. R. ÎN ANUL 1906/7		Datele cores- punzătoare pentru anul bugetar 1906 7	Diferență exprimată în pro- cente față de	
					anul 1905 6	mijlocia celor 5 ani precedenți 1901 2—1905/6
511	537	Parcul locomotivelor și al vagoanelor.	Locomotive. Cătime	588	+ 9.50 %	+ 15.1 %
1 029	1 019		Vagoane de călători. "	1 024	+ 0.49 "	— 0.5 "
94	106		" " poștă. "	106	—	+ 12.8 "
11 482	12 281		" " mărfuri. "	15 552	+ 26.13 "	+ 35.4 "
33 775	35 442	Circulațiune. Trenuri îndrumate.	accelerate și de pers. Trenuri	37 695	+ 6.31 "	+ 11.6 "
37 310	39 213		mixte și militare. . . "	39 189	— 0.06 "	+ 5.0 "
45 968	53 978		de mărfuri. "	59 927	+ 11.02 "	+ 30.4 "
117 053	128 633		Total. "	136 811	+ 6.36 "	+ 16.9 "
5 877 307	6 340 487	Distanțe parcurse de tre- nuri în circulațiune.	accelerate și de pers. klm.	6 532 412	+ 3.03 "	+ 11.1 "
1 669 136	1 651 403		mixte și militare. . . . "	1 636 490	— 0.90 "	— 2.0 "
5 233 342	6 338 022		de mărfuri. "	7 241 019	+ 14.25 "	+ 38.4 "
12 779 785	14 329 912		Total. "	15 409 921	+ 7.53 "	+ 20.6 "
43 294 918	48 307 979	Distanțe parcurse de di- feritele categorii de va- goane.	Vagoane de călători. . . "	53 310 276	+ 10.35 "	+ 23.1 "
6 438 483	6 676 313		" " poștă. . . . "	7 602 989	+ 13.28 "	+ 18.1 "
173 871 123	197 562 493		" " mărfuri. . . . "	207 008 394	+ 4.78 "	+ 19.1 "
223 604 524	252 546 785		Total. "	267 921 659	+ 6.09 "	+ 19.8 "
696 802 895	782 133 451	Utilizarea materialului ru- lant, exprimată în tone- brute-kilometri.	Călători. . . Tone-brute-klm.	872 182 310	+ 11.51 "	+ 25.2 "
1 935 (29 018	2 340 592 374		mărfuri și material. "	2 632 084 663	+ 12.45 "	+ 36.0 "
2 531 831 913	3 122 725 825		Total. "	3 504 266 973	+ 12.22 "	+ 33.1 "

REZULTATE FINANCIARE în anii de la 1897 până la 1906/7

Milioane
Lei

70
60
50
40
30
20
10
5

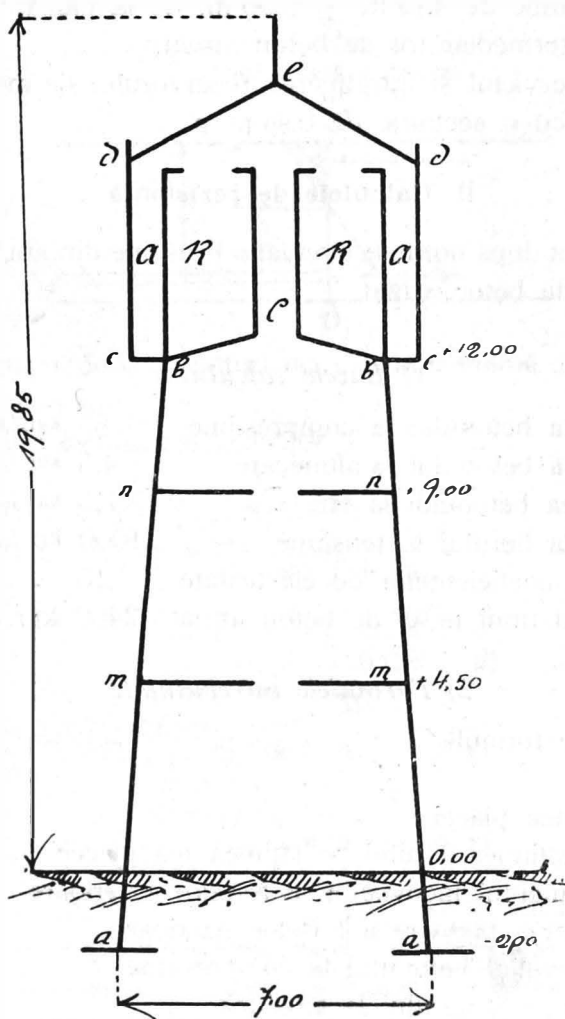


Anii	1897	1898	1899	1900/1	1901/2	1902/3	1903/4	1904/5	1905/6	1906/7
Venituri	48.886.422	56.751.408	48.539.359	50.158.165	55.491.715	57.490.493	60.815.534	54.316.637	70.908.120	76.876.240
Cheltuieli	36.958.072	38.383.619	39.918.727	35.645.927	33.473.340	33.812.330	34.391.425	35.106.448	37.477.755	43.075.002
Excedente	11.928.350	18.367.789	8.620.632	14.512.238	22.018.375	23.678.163	26.412.108	19.210.189	33.430.365	33.801.238
Lungimea medie în exploatare	2.880	2.916	3.081	3.100	3.149	3.177	3.178	3.179	3.179	3.181

Castel de apă în beton armat

cu rezervor de 60 m. c.

Pentru serviciul alimentării locomotivelor în gara de triaj de la stațiunea Palas, s'a construit un castel de apă de beton armat cu rezervor tot de beton armat având o capacitate de 60 m. c. (pl. II).



Această lucrare a fost executată în campania anului 1907 de întreprinderea I. Silberberg și M. Finkels.

Construcțiunea are o formă octogonală cu o înălțime totală de 19.85 m. și diametrul maximum la bază de 7 m.

Scheletul clădirii constă din 8 stâlpi de beton armat având o fundație tot de beton armat de 2 m. adâncime și ridicându-se până la 12 m. deasupra pământului; la această înălțime ei sunt legați cu un cadru b și fiecare din ei poartă o consolă bc . Pe cadru se află așezat fundul rezervorului R iar pe extremitățile consolelor se razămă peretele exterior cd ; între acest perete și rezervor rămâne o cameră de aer A .

Peretele exterior se termină la rândul său la partea superioară cu un cadru d care susține acoperișul de al castelului.

La înălțimile de 4.50 m. și 9.00 m. de la pământ se află câte un planșeu intermediar tot de beton armat.

Pentru serviciul și întreținerea rezervorului s'a menajat în axul lui un cămin cu o secțiune de 0.80 m. p.

II. Calculele de rezistență

S'au făcut după normele circulației Prusiane din anul 1905 pentru construcțiuni de beton armat.

1) Bazele calculului

Rezistența betonului la compresiune	35 kgr./cm. ²
Rezistența betonului la alunecare	4,5 kgr./cm. ²
Adesiunea betonului la fier	7,5 kgr./cm. ²
Rezistența fierului la tensiune	1000 kgr./cm. ²
Raportul coeficiențelor de elasticitate	15
Greutatea unui m. c. de beton armat	2400 kgr.

2) Formulele întrebuințate

În aceste formule

$$n = 15$$

b = lățimea plăci

S_f = Secțiunea fierului pe lățimea b a plăci

M = Momentul încovoetor al forțelor exterioare

T = Puterea tăetoare a forțelor exterioare

σ_b = Travaliul betonului la compresiune

σ_f = „ fierului la tensiune

T_1 = „ betonului la alunecare

T_2 = Adesiunea betonului la fier

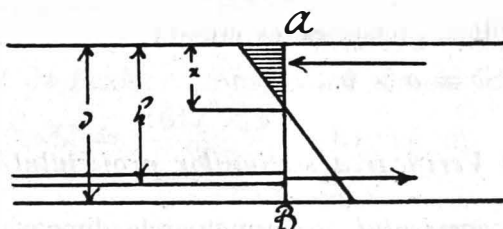
a) Pentru verificarea plăcilor

$$x = \frac{n S f}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2 b h}{n S f}} \right]$$

$$\sigma_b = \frac{2 M}{b x \left(h - \frac{x}{3} \right)} \quad \sigma_f = \frac{M}{S f \left(h - \frac{x}{3} \right)}$$

$$T_1 = \frac{T}{b \left(h - \frac{x}{3} \right)}$$

$$T_2 = \frac{b T_1}{\text{Supraf. ext. a fierului}}$$



În cazul a două armături nu s'a ținut seamă de compresiunea armăturii superioare.

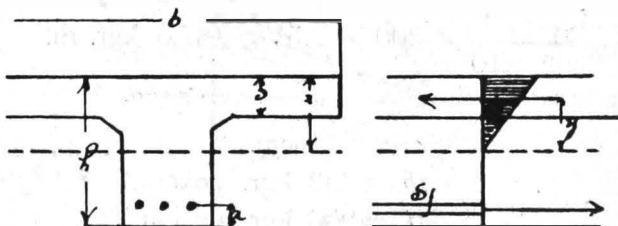
b) Pentru verificarea grinzilor T:

$$x = \frac{(h-a) n S f + \frac{b d^2}{2}}{n S f + b d}$$

$$y = x - \frac{d}{2} + \frac{d^2}{6(2x - d)}$$

$$\sigma_f = \frac{M}{S f (h - a + y - x)}$$

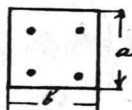
$$\sigma_b = \sigma_f \times \frac{x}{n(h - a - x)}$$



c) Pentru verificarea stâlpilor supuși la eforturi axiale :

$$\sigma_b = \frac{P}{S_b + n S_f}$$

$$\sigma_f = \frac{P}{S_f + \frac{S_b}{n}}$$



în care :

P = presiunea exterioară

$$S_b = a \times b.$$

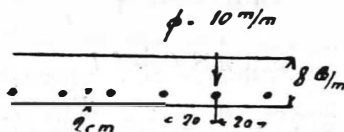
3) Verificarea secțiunilor proiectului

a) Placa acoperișului are următoarele dimensiuni :

Grosime 8 cm.

Deschidere 2,50 m.

Fiare de 10 mm. depărtate de 20 cm. $S_f = 3,93 \text{ cm.}^2$



Încărcări : Greutate proprie $0,08 \text{ m.} \times 2400 \text{ kgr.} = 192 \text{ kgr.}$

Vânt și zăpadă

108 " "

Încărcare totală . . . 300 kgr./m.²

Vom avea momentul de flexiune, considerând semi-încăstrare :

$$M = \frac{1}{10} \times 300 \times 2,5^2 = 187,5 \text{ kgr. m.}$$

atunci :

$$x = 2,14 \text{ cm.}$$

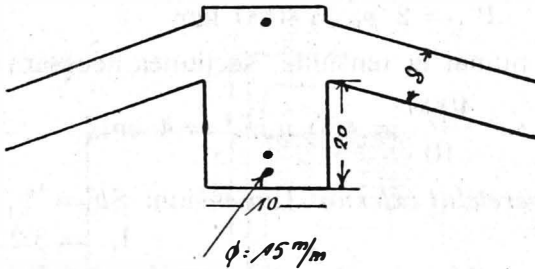
$$\sigma_b = 33 \text{ kgr. pe cm.}^2$$

$$\sigma_f = 900 \text{ kgr. pe cm.}^2$$

b) *Grinda acoperișului* are următoarele dimensiuni:

$$L = 4.00 \text{ m.}$$

2 Fiare de 15 mm. diametru $S_f = 3.53 \text{ cm.}^2$



Incărcări : Greutate proprie	$\frac{10 \times 20 \times 400 \times 2400}{1.000.000}$	= 192 kgr.
din plăci	$300 \times 1.25 \times 3,8$	= 1425 „
	Incărcare totală	<u>1617 kgr.</u>

Momentul de flexiune, considerând simplă rezemare:

$$M = \frac{1617 \times 4}{8} = 810 \text{ kg. m.}$$

iar

$$\therefore x = 4.62 \text{ cm.}$$

$$\sigma_f = 1000 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\sigma_b = 15.6 \text{ kgr./cm.}^2$$

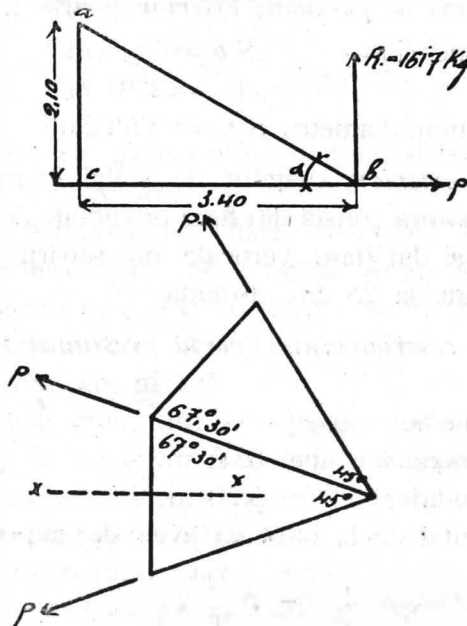
c) Grinzi la margine au următoarele dimensiuni:

$$Sb = 15 \times 30 \text{ cm.}$$

$$L = 2.70 \text{ m.}$$

3 fiare de 15 mm. diametru

$$Sf = 5.3 \text{ cm.}^2$$



Avem :
$$p = 1617 \times \frac{1}{tga} = \frac{1617 \times 3.4}{2.1} = 2620 \text{ kgr.}$$

$$p_i = 2 p \cdot \sin 22^\circ 30' = 2000 \text{ kgr.}$$

$$P = 2 p_i = 4000 \text{ kgr.}$$

Lucrând numai la tensiune, secțiunea necesară a fierului ar fi :

$$\frac{4000}{10} = 400 \text{ mm.}^2 = 4 \text{ cm.}^2$$

d) *Stâlpul peretelui exterior.* Dimensiuni $Sb = 15/18 \text{ cm.}$

$$L = 3.25 \text{ m.}$$

4 fiare de 15 mm. diametru, $Sf = 7.07 \text{ cm.}^2$

Incărcări : din grinda acoperișului	1617 kgr.
„ de margine	390 „
„ pereți intermediari	1895 „
greutate proprie $0.15 \times 0.18 \times 3.25 \times 2400 =$	<u>210 „</u>
Incărcare totală	4112 kgr.

$$\sigma_b = \frac{4112}{270 + 15 \times 7.07} = 10.9 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\sigma_f = \frac{4112}{7.07 + \frac{270}{15}} = 164 \text{ kgr./cm.}^2$$

e) *Cadrul de jos al peretelui exterior* poartă greutatea proprie :

Dimensiuni : $Sb = 8/20 \text{ cm.}$

$$L = 2.10 \text{ m.}$$

2 fiare de 15 mm. diametru $Sf = 3.53 \text{ cm.}^2$

f) *Peretele exterior*, susținut de stâlpi intermediari. Grosime medie 9 cm. Armătura constă din fiare orizontale de 8 cm. așezate la 20 cm. distanță și din fiare verticale de repartiție având 8 mm. diametru și așezate la 25 cm. distanță.

g) *Peretele rezervorului suportă presiunea laterală a apei.*

Dimensiuni :

Grosimea medie 9 c. m.

Înălțimea maximă a apei 3.05 m.

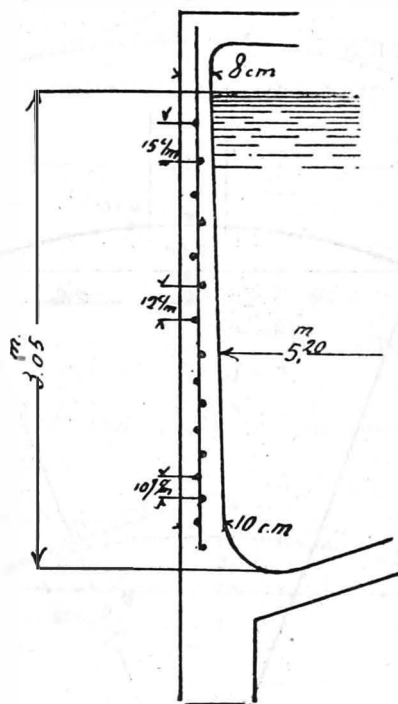
Diametrul interior 5.20 m.

Inelul orizontal de la basă va avea de suportat pe înălțime

de 10 c. m. o tensiune de $t = p \frac{D}{2}$

în care

$$p = \frac{1}{2} \times 1000 (h^2 - h'^2) = 500 (3.05^2 - 2.95^2) = 300 \text{ kg.}$$



atunci

$$t = 300 \times \frac{5.20}{2} = 780 \text{ kg.}$$

Un fier de 10 mm. diametru are secțiune 0.785 cm.^2 ; travaliul în fier va fi 1000 kgr. pe cm.^2

Armătura se compune din fiare orizontale cu diametrul de 10 mm. distanțate la 10 cm. pe treimea de jos a rezervorului, la 12 cm. pe treimea mijlocie și la 15 cm. pe cea superioară. Armătura verticală de repartiție e formată din fiare de 10 mm. diametru depărtate la 10 cm. din axă în axă.

Peretele circular interior cu o grosime medie de 9 cm. e armat cu fiare orizontale de 10 mm. așezate la aceleași distanțe, ca în peretele exterior, iar armătura de repartiție e compusă din fiare de 8 mm. diametru depărtate la 10 cm. din axă în axă.

h) Fundul rezervorului este o calotă sferică cu grosime variând de la 14 cm. spre ax până la 20 cm. lângă peretele exterior.

Încărcări :

Greutate proprie $2 \times 3.14 \times 7.11 \times 0.5 \times 0.17 \times 2400 = 9100 \text{ kg.}$

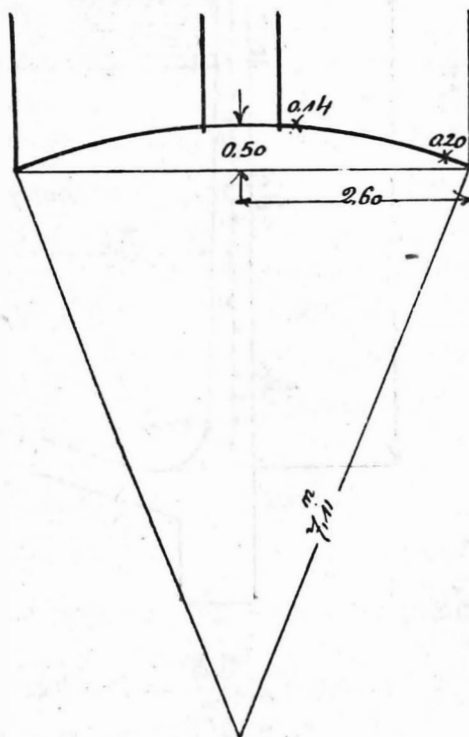
Greutatea căminului $3.14 \times 0.9 \times 3.3 \times 0.9 \times 2400 = 2014$

Apa :

60000

Încărcare totală, rotund

72000 kg.



Tensiunea în centura de la baza rezervorului.

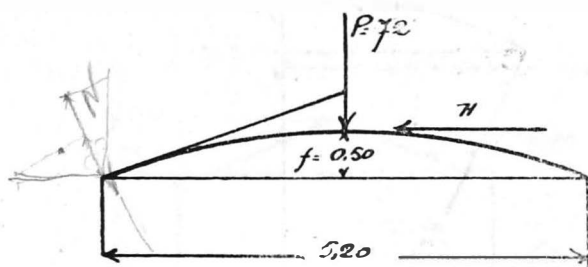
$$H = \frac{Pr}{3f} = \frac{72000 \times 2,60}{3 \times 0,5} = 125000 \text{ kg.}$$

$$T = \frac{125000}{2\pi} = 19900 \text{ kg.}$$

Centura e compusă din 4 fiare de 30 mm. diametru având o secțiune de 28.28 cm^2 . Trăvialul în fier este

$$\frac{19900}{28.28} = 700 \text{ kgr./cm.}^2$$

i) Verificarea inelului de la baza calotei.

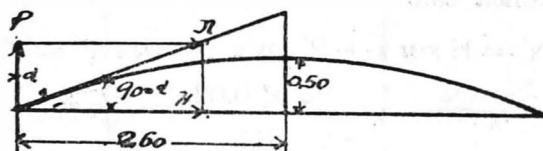


Compresiunea este

$$N = H \sin \alpha + P \cos \alpha.$$

$$\operatorname{tg} (90 - \alpha) = \frac{2 \times 0.5}{2.6} = 0.385$$

$$\alpha = 68^{\circ}57' \quad \sin \alpha = 0.359 \quad \cos \alpha = 0.933.$$



atunci

$$N = 125000 \text{ kg.} \times 0.359 + 72000 \text{ kg.} \times 0.933 = 112000 \text{ kg.}$$

Lungimea circumferinței fiind $3.14 \times 5.24 \text{ m.} = 16.24 \text{ m.}$ și fiarele radiale ale armăturii fiind depărtate la 21 cm. la extremitatea lor, avem în total

$$\frac{1650}{21} = 80 \text{ bucăți cu un diametru de } 18 \text{ mm. ;}$$

$$\text{avem deci } S_b = 20 \times 21 = 420 \text{ cm.}^2 \text{ și } S_f = 2.54 \text{ cm.}^2$$

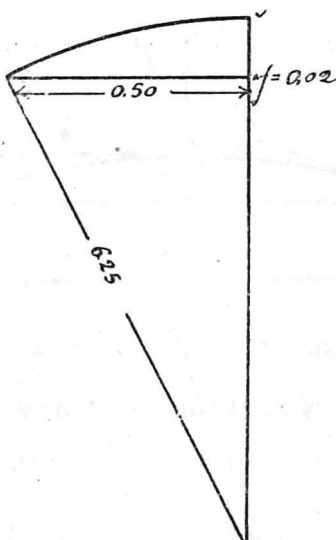
$$\text{Fie-cărei bare îi revine } \frac{112000}{80} = 1400 \text{ kg.}$$

așa dar

$$\sigma_b = \frac{1400}{420 + 15 \times 2.54} = 3 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\sigma_f = \frac{1400}{2.54 + \frac{420}{15}} = 45 \text{ kgr./cm.}^2$$

k) Verificarea inelului superior al calotei.



Compresiunea este

$$N' = H \sin \alpha + P' \cos \alpha \text{ în care } P' = 0.$$

$$\operatorname{tg}(90 - \alpha) = \frac{2 \times 0.02}{0.5} = 0.08^*).$$

$$\alpha = 85^\circ 20' \quad \sin \alpha = 0.997$$

atunci

$$N' = 125000 \text{ kgr.} \times 0.997 = 124500 \text{ kgr.}$$

În dreptul inelului superior avem 40 buc. bare radiale; deci unei bare îi revine.

$$\frac{124500}{40} = 3100 \text{ kgr.}$$

pe lângă aceasta avem:

$$Sb = \frac{3.14 \text{ m.}}{40} \times 14 \text{ cm.} = 112 \text{ cm.}^2$$

$$Sf = \frac{1}{18} \varphi = 2.54 \text{ cm.}^2$$

deci

$$\sigma b = \frac{3100}{112 + 15 \times 2.54} = 20 \text{ kgr. pe cm.}^2$$

$$\sigma f = 300 \text{ kgr. pe cm.}^2.$$

Nota. *) $0.5^2 = f(12.5 - f)$ de unde $f = 0.02$

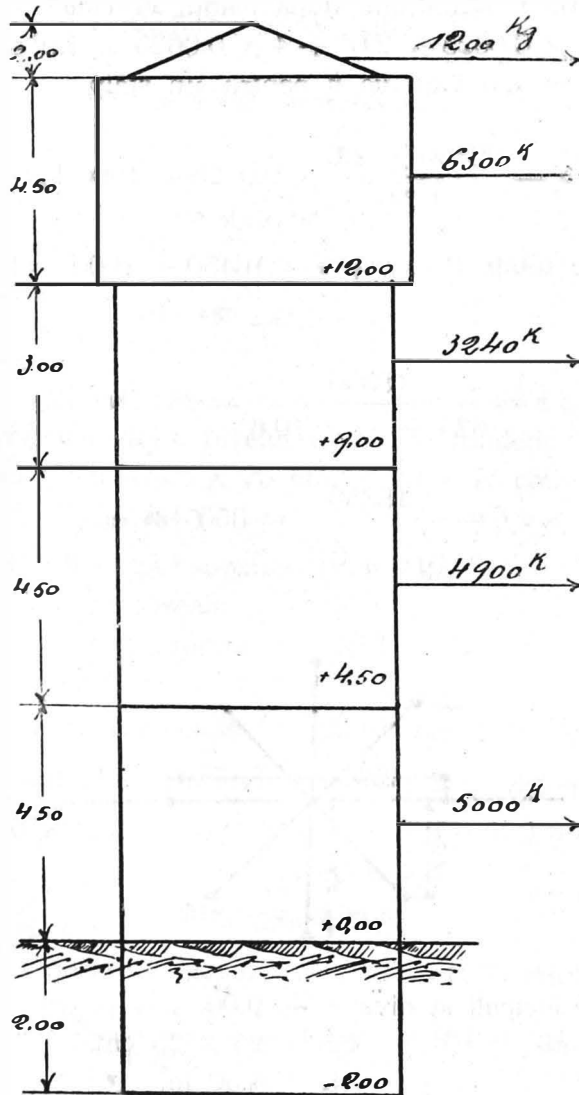
1) Verificarea stâlpilor principali.

La nivelul +12.00.

Dimensiuni $S_b = 25 \times 25$ cm.

Înălțimea stâlpului $L = 3.00$ m.

6 fiare de 15 mm. diametru $S_f = 10.6$ cm.²



Încărcări : din rezervor $\frac{72000}{8} = 9000$ kgr.

din peretele exterior	1640	„
din console	4200	„
greutate proprie	1610	„
Încărcare totală	16450	„

Trebue să ținem socoteală de suplimentul de presiune datorit acțiunii vântului. S'a luat presiunea vântului de 200 kgr. pe m².

Momentul de răsturnare este :

$$M = 1200 \times 5.20 + 6300 \times 2.25 = 20450 \text{ kgr. m.}$$

Momentul de stabilitate după planul xx este

$$Mr = 2 \times 0.0625 \times 2.6^2 + 4 \times 0.0625 \times 1.9^2 = 1.74 \text{ m}^4.$$

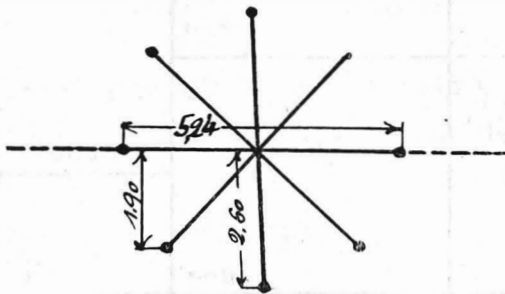
atunci încărcarea din vânt va fi pentru un stâlp

$$\pi = \frac{20450 \times 2.6}{1.74} \times 0.0625 = 1900 \text{ kgr.}$$

Presiune totală $P = p + \pi = 16450 + 1900 = 18350 \text{ kgr.}$
de unde

$$\tau b = \frac{18350}{625 + 15 \times 10.6} = 23.3 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\sigma f = - \frac{18350}{10.6 + \frac{625}{15}} = 350 \text{ kgr./cm.}^2$$



Stâlpii principali la nivelul + 9.00.

Dimensiuni : $Sb = 25 \times 25 \text{ cm.}$

$L = 4.50 \text{ m.}$

$Sf = \frac{6}{15} \varphi = 10.6 \text{ cm. } 2.$

Încărcări : din stâlpul superior 16450 kgr.

din pardoseala intermediară 1100 „

greutate proprie 1675 „

perete 1540 „

Încărcare totală 19765 kgr.

Urmând ca mai sus avem :

$$M = 3240 \times 1.5 + 6300 \times 5.25 + 1200 \times 8.2 = 47750 \text{ kg. m.}$$

$$Mr = 1.74 \text{ m.}^4$$

$$\pi = \frac{47750 \times 2.6}{1.74} \times 0.0625 = 4500 \text{ kgr.}$$

$$P = p + \pi = 19765 + 4500 = 24265 \text{ kgr.}$$

de unde

$$\sigma b = \frac{24265}{625 + 15 \times 10.6} = 30.9 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\sigma f = \frac{24265}{10.6 + \frac{625}{15}} = 464 \text{ kgr./cm.}^2$$

Stâlpi principali între nivelul + 4.50 și fundație

Dimensiuni: $Sb = 25 \times 25 \text{ cm.} - 25 \times 75 \text{ cm.}$

$$L = 6.10.$$

Încărcări: din stâlpul superior 19765 kgr.

din pardoseală	1100	"
greutate proprie	2500	"
perete	1930	"
Încărcare totală	5295	kgr.

Încărcarea din vânt, făcându-se analiza la nivelul + 4.50 ne dă :

$$M = 4900 \times 2.25 + 3240 \times 6.00 + 6300 \times 9.75 + 1200 \times 12.67 = 108100 \text{ kgr.}$$

$$Mr = 4.38 \text{ m.}^4$$

Secțiunea medie a stâlpului este $Sf = 1575 \text{ cm.}^2$

$$\pi = \frac{108100 \times 2.6}{4.38} \times 0.1575 = 10100 \text{ kgr.}$$

$$P = p + \pi = 25295 + 10100 = 35395 \text{ kgr.}$$

$$\sigma b = \frac{35395}{1575 + 15 \times 10.6} = 20.4 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\sigma f = \frac{35395}{10.6 + \frac{1575}{15}} = 306 \text{ kgr./cm.}^2$$

Presiunea pe terenul de fundație

Incărcări din stâlpii principali $25295 \times 8 = 202360$ kgr.

greutatea tălpei

13800 „

Incărcarea totală

216160 kgr.

Suprafața tălpei este de 22 m.^2 presiunea pe teren din greutatea castelului va fi :

$$p_1 = \frac{216160}{220000} = 1 \text{ kgr./cm.}^2$$

La aceasta se adaugă presiunea din vânt :

$$M_v = 230000 \text{ kg. m.}$$

$$Mr = 0.6381 (3.2^4 - 2.2^4) = 50 \text{ m.}^4$$

Presiunea maximă pe teren din efectul vântului va fi

$$p_2 = \frac{230000 \times 3.20}{50} = 1.5 \text{ kgr./cm.}^2$$

deci

$$= p_{max} = p_1 + p_2 = 2.5 \text{ kgr./cm.}^2$$

III Materialele întrebuințate și costul lucrării

S'a întrebuințat : nisip de Dunăre, ciuruit prin sită având 220 ochiuri pe cm.^2

Pietriș de Dunăre având între 5 și 25 mm.

Oțel moale cu o rezistență între 35—40 kgr. și o lungire de 20% .

Ciment din fabrica Cernavoda.

Mortarul întrebuințat la betonul armat și la tencuelile exterioare se compune din 600 kgr. ciment la 1 m. c. nisip, la tencuiala interioară a rezervorului s'a pus mortar în proporție de $\frac{1}{1}$.

Betonul se compune din 0.600 m. c. mortar la 1 m. c. pietriș.

Lucrarea a costat aproximativ 16 000 lei, cost în care se cuprinde întreaga clădire, afară de țevăria necesară.

Ștefan Mateescu

Inginer

Serviciul Podurilor C. F. R.

Calculul Cupolelor

de grosime constantă

Cu privire la calculul cupolelor, autorii recomandă diferite metode, toate aproximative și aplicabile numai în anumite cazuri.

Ast-fel, una din metodele mai răspândite, cea a d-lui Godard, aplicabilă numai cupolelor sferice uniform încărcate, presupune nule eforturile în sensul paralelelor, ceea-ce este inexact și determină eforturile în sensul meridianelor considerând nul momentul încovoetor de la naștere și cheie ceea-ce nu s'ar întâmpla, de cât la cupolele simplu rezemate sau articulate.

Am crezut util de a indica o metodă mai exactă, aplicabilă tuturor cupolelor de grosime constantă, cu ajutorul căreia se poate determina valoarea eforturilor atât în sensul meridianelor cât și în sensul paralelelor, fără a face nici o ipoteză cu privire la momentele încovoetoare de la naștere și cheie.

Teorie Generală

Consider elementul de cupolă I II, I' II', a a' , b b' .

Avem: $a o = x$ $a b = x d\theta$

Aria secțiunii I II = $e x d\theta$

$m n = d s$

Pentru ca acest prism elementar să fie în echilibru, trebuie ca forțele ce acționează asupra lui să-și facă echilibru. Aceste forțe sunt:

1. Greutatea proprie:

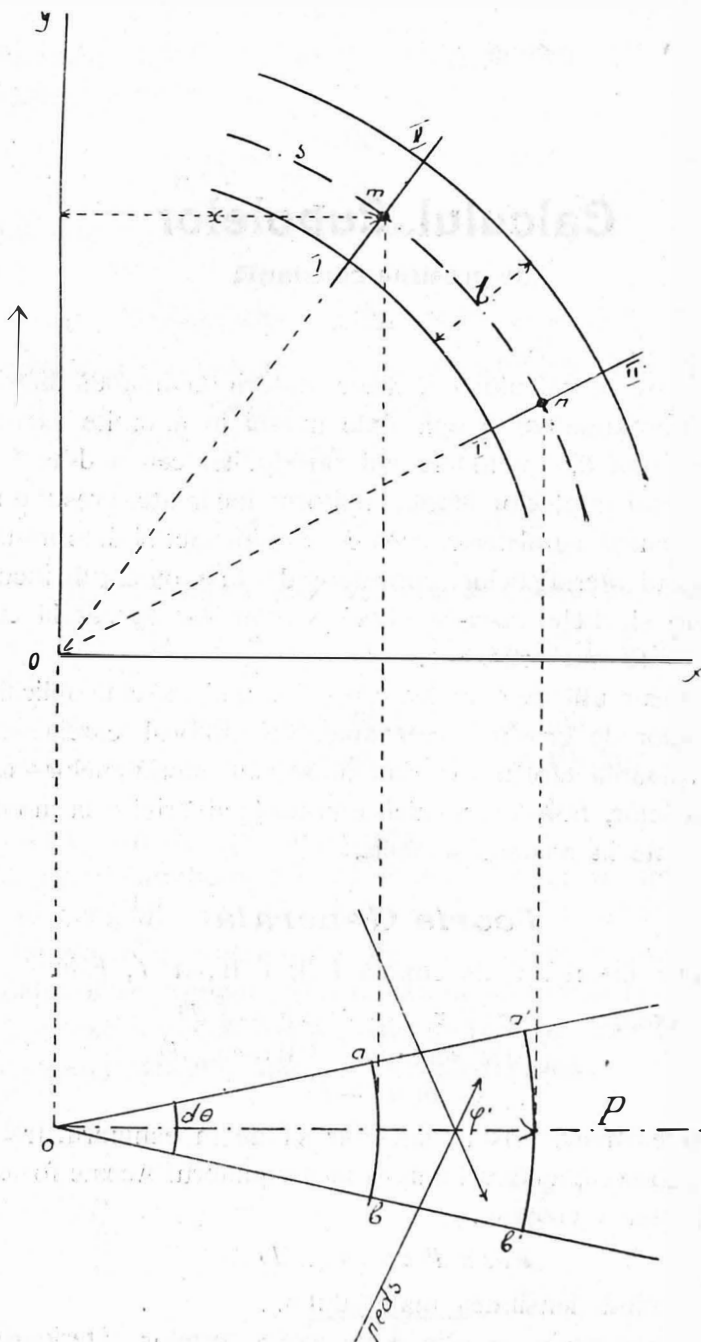
$$e ds x d\theta \delta = \delta e x d\theta ds$$

δ fiind densitatea materialului.

2. Componentele pe cele două axe a forțelor exterioare.

Insemnând cu X și Y valoarea acestor componente pentru unitatea de suprafață; pentru întreaga suprafață ds x $d\theta$ vom avea :

$$X x ds d\theta \text{ și } Y x ds d\theta.$$



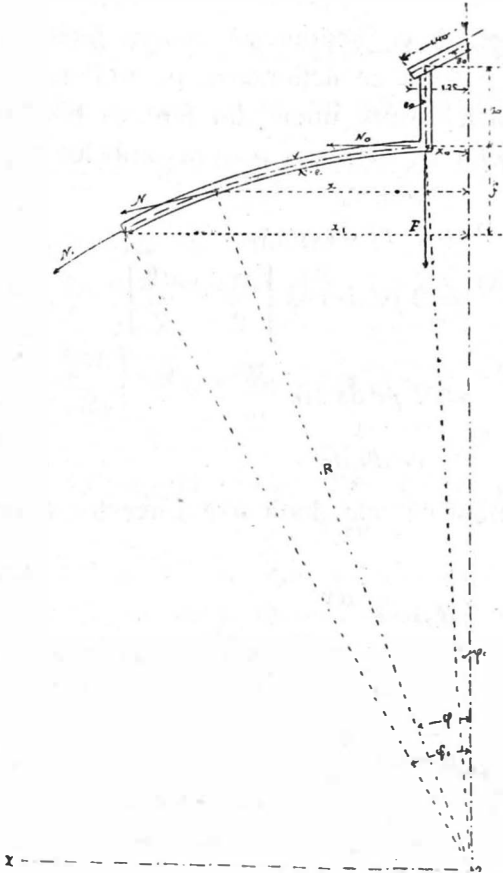
3. Presiunile pe fețele I II și I' II'

n fiind presiunea pe unitatea de suprafață, pe toată suprafața I II vom avea:

$$n x d\theta e$$

și în proiecțiune pe cele două axe dă:

$$n e x d\theta \frac{dx}{ds} \text{ și } n e x d\theta \frac{dy}{ds}$$



Presiunea pe fața I' II' va fi în proiecție pe cele două axe:

$$-\left[n e x d\theta \frac{dx}{ds} + \frac{d n e x \frac{dx}{ds} ds d\theta}{ds} \right]$$

$$-\left[n e x d\theta \frac{dy}{ds} + \frac{d n e x \frac{dy}{ds} ds d\theta}{ds} \right]$$

Rezultanta presiunilor pe ambele fețe I II și I' II' va fi în proiecțiune pe cele două axe :

$$\begin{aligned} & - \frac{d n e x \frac{dx}{ds}}{ds} ds d\theta \\ & - d n e x \frac{dy}{ds} ds d\theta \end{aligned}$$

4. Forțele orizontale ce acționează asupra fețelor $a a'$ și $b b'$. Insemnând cu p forța ce acționează pe unitatea de suprafață, forța totală ce lucrează asupra uneia din fețe va fi $= p e ds$.

Rezultanta forțelor ce lucrează asupra ambelor fețe $a a'$ și $b b'$ va fi :

$$\begin{aligned} P &= 2 p e ds \cos \varphi \\ &= 2 p e ds \cos \left[\frac{\pi}{2} - \frac{d\theta}{2} \right] \\ &= 2 p e ds \sin \frac{d\theta}{2} \\ &= p e d\theta ds \end{aligned}$$

Suma proiecțiunilor pe cele două axe a acestor 4 forțe trebuind să fie nulă avem :

$$(1) \frac{d n e x \frac{dx}{ds}}{ds} = X x + p e$$

$$(2) \frac{d n e x \frac{dy}{ds}}{ds} = [y - \delta e] x$$

Ecuațiuni ce ne dau pe n și p .

Cazul unei cupole sferice cu lanternou

greutatea accidentală uniform repartizată

Considerăm greutatea accidentală ca cuprinsă în greutatea proprie a cupolei și sporim valoarea lui δ în consecință. Avem însă :

$$X = 0 \text{ și } Y = 0$$

Dar : $x = R \sin \varphi, y = R \cos \varphi, ds = R d\varphi$

Introducând aceste valori în ecuațiunile generale (1) și (2), ele devin :

$$(1') \frac{d n \sin \varphi \cos \varphi}{d\varphi} = p$$

$$(2') \frac{d n \sin^2 \varphi}{d\varphi} = \hat{c} R \sin \varphi$$

Integrând ecuația (2') obținem :

$$(2'') n \sin^2 \varphi - n_0 \sin^2 \varphi_0 = \hat{c} R [\cos \varphi_0 - \cos \varphi]$$

Valoarea lui n_0 o obținem din ecuația de echilibru :

$$n_0 \sin \varphi_0 = \frac{P}{2\pi x_0 e}$$

în care P = greutatea lanternoului.

Înlocuind pe n în ecuația (1') cu valoarea sa dată de ecuația (2'') obținem :

$$(1'') p = \frac{d}{d\varphi} \left[SR [\cos \varphi_0 - \cos \varphi] + N_0 \sin^2 \varphi_0 \right] \cot \varphi$$

și derivând :

$$(1''') p = \frac{\hat{c} R \cos \varphi [1 + \sin^2 \varphi] - \hat{c} R \cos \varphi_0 - N_0 \sin^2 \varphi_0}{\sin^2 \varphi}$$

Ecuațiile (2'') și (1''') ne dau valorile lui n și p în ori-ce punct al cupolei. Din (2'') se vede imediat că n este în tot-deauna pozitiv, ceea-ce înseamnă că vom avea peste tot eforturi de compresiune în sensul meridianelor. Din (1''') se vede însă că semnul valorii lui p poate varia, pentru diferitele valori date lui φ și deci în sensul paralelelor vom putea avea și eforturi de compresiune și eforturi de tensiune.

Impingerea orizontală la naștere este :

$$n_1 2\pi x_1 e \cos \varphi_1$$

Efortul de tensiune pe care ea îl provoacă în centură este după formula lui Lamé :

$$\frac{n_1 2\pi x_1 e \cos \varphi_1}{2\pi x_1} x_1 = e n_1 x_1 \cos \varphi_1$$

Exemplu numeric. Extras din calculul unui rezervor de beton armat 800 m.³ capacitate, studiat pentru alimentarea cu apă a orașului Bacău de d-l Inginer-Şef Tancred Constantinescu.

Luăm :

$$x_1 = 7.50 \quad f = \frac{1}{4} x_1 = 1.875 \quad e = 0.10 \text{ m.}$$

$$R = \frac{1}{2} \left[\frac{x_1^2}{f} + f \right] = 15.99 \text{ m.}$$

$$x_0 = 1.00 \quad \sin \varphi_0 = \frac{x_0}{R} = 0.0625 \quad \varphi = 3^\circ 35'$$

$$\sin \varphi_1 = \frac{x_1}{R} = 0.47 \quad \varphi = 28^\circ$$

greutatea lanternoului :

$$P = \pi \times 1.25 \times 0.10 \times 1.40 \times 2500 + \pi \times 2.10 \times 1.50 \times 0.10 \times 2500 = 3830 \text{ kgr.}$$

γ pentru beton armat = 2, 5, de oare-ce am considerat însă și greutatea accidentală ca fiind coprinsă în greutatea proprie a cupolei vom lua $\gamma = 5$.

Avem :

$$n_0 = \frac{P}{2 \pi x_0 e \sin \varphi_0} = \frac{3.83}{2 \times 3.14 \times 1.00 \times 0.10 \sin 3^\circ 35'}$$

$$n_0 = 97.53 \frac{\text{Tone}}{\text{m}^2} \text{ sau } 9.753 \text{ kgr./cm.}^2$$

Ecuția (2'') dă :

$$n_1 = \frac{n_0 \sin^2 \varphi_0 \times \gamma R [\cos \varphi_0 \cos \varphi_1]}{\sin^2 \varphi_1}$$

$$n_1 = \frac{97.53 \sin^2 3^\circ 35' + 5 \times 15.99 [\cos 3^\circ 35' - \cos 28^\circ]}{\sin^2 28^\circ}$$

$$n_1 = 43.6 \frac{\text{Tone}}{\text{m}^2} \text{ sau } 4.36 \text{ kgr./cm.}^2$$

Ecuțiunea (1''') dă pentru $\varphi = 4^\circ$.

$$p = \frac{\gamma R \cos \varphi [1 + \sin^2 \varphi] - \gamma R \cos \varphi_0 - N_0 \sin^2 \varphi_0}{\sin^2 \varphi_0}$$

$$p = \frac{5 \times 15.99 \cos 4^\circ [1 + \sin^2 4^\circ] - 5 \times 15.99 \cos 3^\circ 35' - 97.53 \sin^2 3^\circ 35'}{\sin^2 4^\circ}$$

Deci pentru $\varphi < 4^\circ$ vom avea eforturi de compresiune în sensul paralelelor.

Pentru $\varphi > 4^\circ$ vom avea eforturi de tensiune care cresc cu cât φ crește.

Pentru $\varphi = 28$

$$p = \frac{5 \times 15.99 \cos 28^\circ [1 + \sin^2 28^\circ] - 5 \times 15.99 \cos 3^\circ 35' - 97.53 \sin^2 3^\circ 35'}{\sin^2 28^\circ}$$

$$p = 27.09 \frac{\text{Tone}}{\text{m}^2} \text{ sau } 2.71 \text{ kgr./cm.}^2$$

Intrebuițând bare de 8 mm. diametru puse la 200 mm. distanță avem :

$$\text{Suprafața aferentă unui fer } S = 20 \times 10 = 200 \text{ cm.}^2$$

$$\text{Secțiunea unui fer } \omega = \frac{\pi 0.8^2}{4} = 0.5026 \text{ cm.}^2$$

Travaliul în fer va fi :

$$\sigma = \frac{pS}{\omega} = \frac{2.709 \times 200}{0.5026} = 1078 \text{ kgr./cm.}^2$$

Impingerea la naștere dă în centură un efort de tensiune :

$$e n_1 x_1 \cos \varphi_1 = 10 \times 2.709 \times 750 \cos 28^\circ = 17.941 \text{ kgr.}$$

Admițând pentru fer un travaliu la tensiune de 1000 kgr./cm.²

Secțiunea de fer necesară centurei va fi :

$$\omega = \frac{17.941}{1000} = 17.941 \text{ cm.}^2$$

deci vor fi suficiente 4 feare de 24 mm. diametru.

Emil Nițescu
inginer

Extrase din reviste streine

Construcțiuni

Imbunătățirea mortarurilor întrebuițate în construcțiuni este o necesitate dese-ori simțită astă-zi când lucrările se execută cu o repeziciune necunoscută mai înainte.

D-l Gary în „*Revue des matériaux de construction et de travaux publics*“, după ce face istoricul mortarurilor întrebuițate la Egipteni, Greci, Romani și în evul mediu, arătând că din toate aceste popoare, Romanii sunt acei cari cunoșteau și întrebuițau cele mai bune mortare, stăruie mai mult asupra defectelor mortarurilor din timpurile noastre.

Din experiențele făcute ar urma că mortarul preparat cu var în praf dă o rezistență mai mare la tracțiune de cât cel preparat cu var stins în pastă, iar la compresiune rezistența este ceva mai mare la acest din urmă mortar.

Adăogirea de puțin ciment ar fi avantagioasă cum rezultă din următoarele date:

		MORTAR 1 la 2			
Rezistența mortarului după uscare	După trecere de	Numai cu var	cu 0,15 ciment	cu 0,18 ciment	cu 0,20 ciment
la tracțiune . . .	28 zile	1.92	3.49	4.20	4.68
	60 „	4.20	6.33	7.13	7.75
la compresiune . .	28 „	5.3	14.7	24.6	25.2
	60 „	7.6	29.7	37.6	37.3

Norme pentru beton armat au fost publicate de curând în „*Engineering News*“ pentru orașul Filadelfia.

1. Teoria flexiunei va fi aplicată la grinzile ce au a lucra la încovoere.

2. Adesiunea betonului cu ferul va fi suficientă ca ambele materiale să lucreze împreună.

3. Ferul sau oțelul va lua efortul întreg de tensiune.

4. Coeficientul de siguranță va fi 4.

5. Raportul între modulul de elasticitate al betonului și al ferului va fi: $\frac{1}{12}$ pentru beton de petriș sau prundiș.

6. Travalu pentru beton 42 kgr. pe cm^2 la compresiune; pentru fer 850 și pentru oțel 1120 kgr. pe cm^2 la tensiune, în piesele încovoiate.

7. Travalu pentru beton în piesele comprimate direct, ca coloanele, 32 kgr. pe cm^2 .

8. Pentru dalele de planșuri când sunt continue :

In panourile intermediare se va lua $M = \frac{1}{10} pl^2$

In panourile extreme $M = \frac{1}{8} pl^2$

Când armătura e în două sensuri și laturile egale

se ia respectiv : $M = \frac{1}{16} pl^2$

Căi ferate

Spălarea și curățirea locomotivelor cu apă caldă, reduce timpul de imobilizare a locomotivei în depozit de la 20 ore la 6 ore și suprimă mișcările inevitabile provocate prin recire; revista italiană „Ingegneria ferroviaria” descrie metode întrebuintate pe Căile ferate ungare: îndată ce locomotiva a intrat în depozit se dau vapori de la locomotivă în apa din tender; temperatura apei cazanului după scade la 110 c. grade, iar a tenderului se ridică la 70 c. grade; după ce vaporii au eșit, se trimete în cazan apă rece până ce temperatura este de 60 la 70 c. grade când se oprește apa și se golește brusc căldarea; în urmă cu o pompă specială se refulează apa caldă din tender în cazan sub o presiune de 2 kilograme.

Macara rulantă cu vaporii de 50 tone putere destinată pentru a ridica locomotive și vagoane în caz de accidente a fost construită de Compania Orleans (Franța).

Dăm după „*Revue générale des chemins de fer*” următoarele detalii :

Macaraua este instalată pe o platformă cu două bogiuri; traversele extreme ale platformei sunt amovibile pentru a apropia macaraua cât mai mult de greutatea ce este de ridicat; cazanul cu vaporii este de tipul Field. Platforma poate fi legată cu șinele căii pentru stabilitate în momentul operațiunii.

Greutatea totală a macaralei este de 70 tone și poate fi dusă cu o iuțeală de 80 kilometri pe oră la locul accidentului.

Poduri

Grinzi elisoidale. La poduri metalice puse în curbă, grinzi principale sunt pe o linie poligonală a cărei unghiuri sunt pe pile și construcția unei singure travee este aceeași ca la un pod în linie dreaptă.

La calea metropolitană din Paris în prelungirea viaducului de la Austerlitz pe curbă de 75 m. rază și cu 0.04 m. la metru pantă trebuia să se construiască un viaduc de circa 70 metri lungime și 8 metri lărgime.

S'a admis grinzi continue (2 travee) curbe în pante, urmând ast-fel o linie helisoidală și obținându-se o lucrare de un caracter artistic, cerută prin condițiunile locale.

Este de remarcă că aparatele de reazim nu sunt imediat sub grinzi ci la nivelul terenului sub stâlpi, cam de 5 m. înălțime care fac parte integrantă din grinzi.

Calculul grinzilor s'a făcut ca și pentru o grindă continuă dreaptă, ținându-se seamă de supra-încărcarea grinzii exterioare provocată de forța centrifugă precum și de momentul de răsturnare a întregii grinzi făcând montanții foarte rigizi și solidari cu anetretoasele.

Detalii de construcție interesante sunt date în „*Nouvelles Annales de construction*” Martie 1908.

Edilitate

Curățirea țevelor de distribuție de apă de depozitele aderente la pereții interiori se impune une-ori din cauză că reducerea secțiunii și pierderea de presiune ce rezultă, scad considerabil debitul.

Astfel la Pittsburg în o țeavă de 0m. 203 diametru și 10 kilometri lungime apă sub o presiune de 2m 41 apa avea abia 0m 741 iuțeală pe secundă, pe când după calcul ar trebui să fie de 3 ori mai mare.

Cauza era depozitele care reduceau secțiunea; pentru curățirea lor fără a întrerupe prea mult serviciul s'a procedat, cum arată *Annales des travaux publics de Belgique*, în modul următor:

Lucrarea s'a făcut treptat pe secțiuni de 120 până la 360

metrii lungime ; se introducea la un capăt un plutitor de care era legat un fir metalic ; apa împingea plutitorul până la capătul celalalt al secțiunii în lucru, trăgând după sine firul care ajuta tragerea unui cablu gros de 9 milimetri pe care se fixa cuțitul circular de curățit.

Pentru o lungime de 218 m, timpul cât durează operațiunea se împarte în : 3 minute pentru trecerea plutitorului, 38 minute pentru așezarea cablului și 48 minute pentru curățire.

Incrustațiunea era mai mult de 1 metru cub pentru această lungime.

Debitul înainte de curățire era 1m 387 și după curățire 3.078.

Intreaga lucrare a durat o săptămână în loc de 2—3 zile cât era necesar dacă serviciul ar fi fost întrerupt continuu.

Navigațiune interioară

Dezvoltarea navigațiunii interioare în Germania în ultimii 7 ani este arătată în un studiu publicat de d. *Symphev* în „*Zeitschrift für Binnenschiffahrt*“ din care se vede că de și rețeaua de căi navigabile a rămas aproape aceeași 10 000 kilometri — traficul a sporit considerabil ; în special este interesantă comparația între creșterea traficului căilor ferate și a căilor de apă :

1875	)	Căi ferate dezvoltare de	26 500 kil.	mișcare de	10900 mil. ton.	kil.	79 ‰
	)	Căi de apă	" " 10 100 "	" " 2900 "	" " "	"	21 ‰
1905	)	Căi ferate	" " 53 000 "	" " 44600 "	" " "	"	75 ‰
	)	Căi de apă	" " 10 100 "	" " 15000 "	" " "	"	25 ‰

Din aceste date autorul conchide că sporul traficului căilor de apă n'a împiedicat dezvoltarea mișcării căilor ferate, întru cât sunt mărfuri de puțină valoare, a căror transport scump pe cale ferată nu s'ar mai efectua și care iau calea de apă.

Mașini

Intreținerea motorilor cu gaz este obiectul unui studiu publicat în „*The Engineer*“ Chicago.

Motorul cu gaz este mai ușor de condus de cât mașina cu vaporii dar uzura, care în mers normal e foarte mică poate deveni considerabilă din o lipsă de ungere și rezultatele sunt făcute păgubitoare ; de aceea se atrage în special atențiunea asupra *ungerei* căci cele mai multe accidente provin din areastă pricină.

Cantitatea prea mare de ulei în cilindru poate aduce deranjare în mersul motorului ca și lipsa de ulei; excesul de ulei se carbonizează, făcând depozite și provoacă explozii înainte de vreme care obosesc organele.

Pentru cilindru, este important a menține constantă temperatura apei care circulă în cămașa lui.

Aparatul de aprindere este organul care cere o deosebită curățire și examinare amănunțită.

În general, este bine a se pune instrucțiuni însoțite de schițe pentru înțelegerea motoarelor în chiar sala unde sunt instalate.

INȘTIINȚARE

Anul acesta între 11 și 18 Octombrie stil nou, urmând a se ține la Paris primul Congres internațional de drumuri, la care se vor discuta importante chestiunii relativ la procedurile cele mai bune de executare a șoselelor, la intențiunea lor, la lupta contra uzurei și a prafului și la modul cum vor trebui să fie șoselele viitorului etc., Subsemnatul are onoare a aduce la cunoștința d-lor membri cari sunt doritori să se înscrie spre a lua parte la acest important congres, că pot obține de la Societate buletine de adesiune împreună cu programele detaliate ale chestiunilor ce se vor desbata la acest congres.

Cererile se pot adresa printr'o simplă carte poștală subsemnatului.

G. Popescu

Ingin. șef. Casierul Soc. Politecnice

PUBLICAȚIUNE ✓

Se publică spre cunoștința generală, că în ziua de 12 Iunie 1908, se va ține licitație publică prin oferte închise în localul primăriei, pentru darea în întreprindere a lucrărilor de alimentare a orașului cu apă de beut.

Condițiunile lucrărilor, planurile, devizele și caetele de sarcini se vor putea vedea la primărie în toate zilele de lucru între orele 9—12 a. m. și 2—5.

Ofertele se vor prezenta în plicuri sigilate, francate, pe adresa primăriei Giurgiu, însoțite de recipisa casieriei comunale, justificând depunerea garanției provizorie legale.

Ofertele vor purta ca titlu pe plic: *Ofertă pentru lucrarea alimentării orașului Giurgiu cu apă de beut.*

Ofertele vor fi deschise în ziua de 12 Iunie 1908, ora 4 p. m. în prezența ofertanților.

Primăria nu se obligă a se declara nici pentru oferta cea mai redusă nici pentru ori-care dintre ofertele prezentate.

Ofertelele rămân obligatorii pentru ofertanți timp de două luni de la ziua licitațiunei.

Supra-oferte nu se primesc.

Concurenții pentru a fi admiși la licitație, trebuie să dovedească prin acte că au mai executat lucrări similare și de minimum aceiași valoare, această condițiune este facultativă pentru primărie.

Condițiunile legii comptabilităței generale a Statului, sunt aplicabile prezentei licitațiuni.

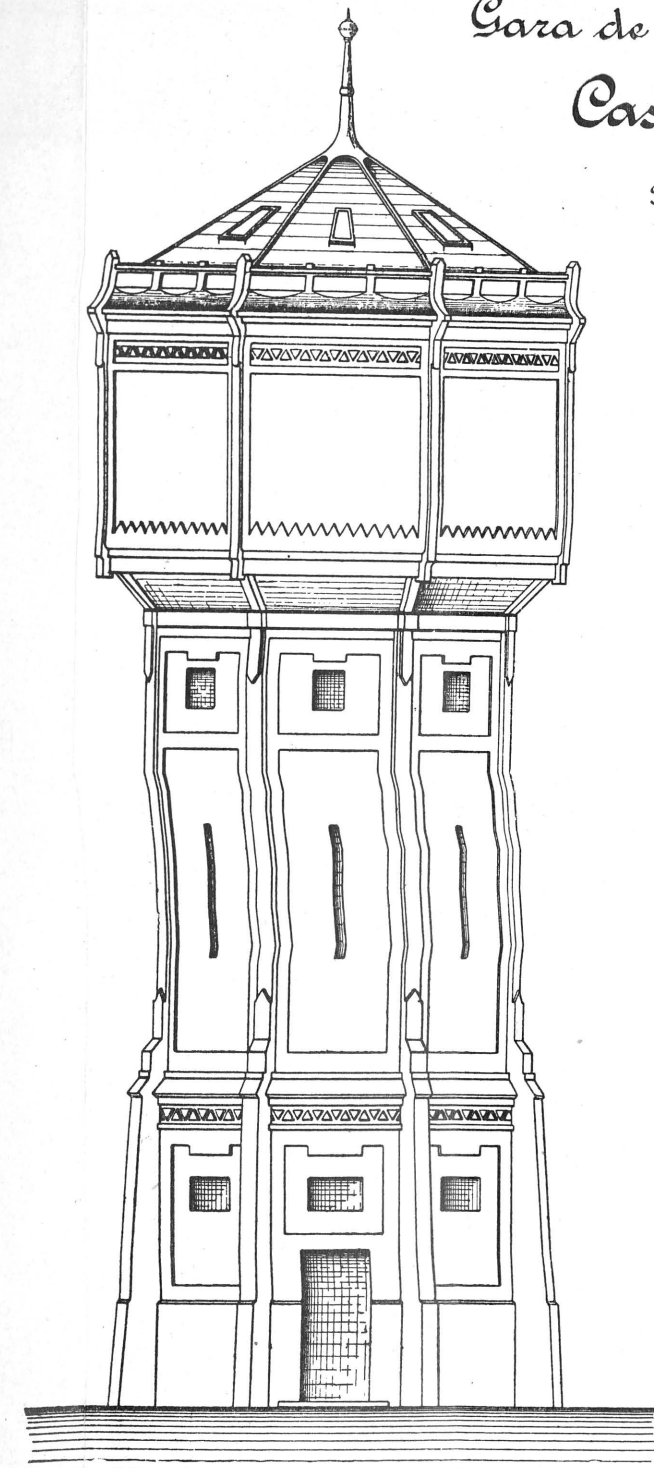
Primar, **G. Parthenescu.**

Secretar, *N. M. Popescu.*

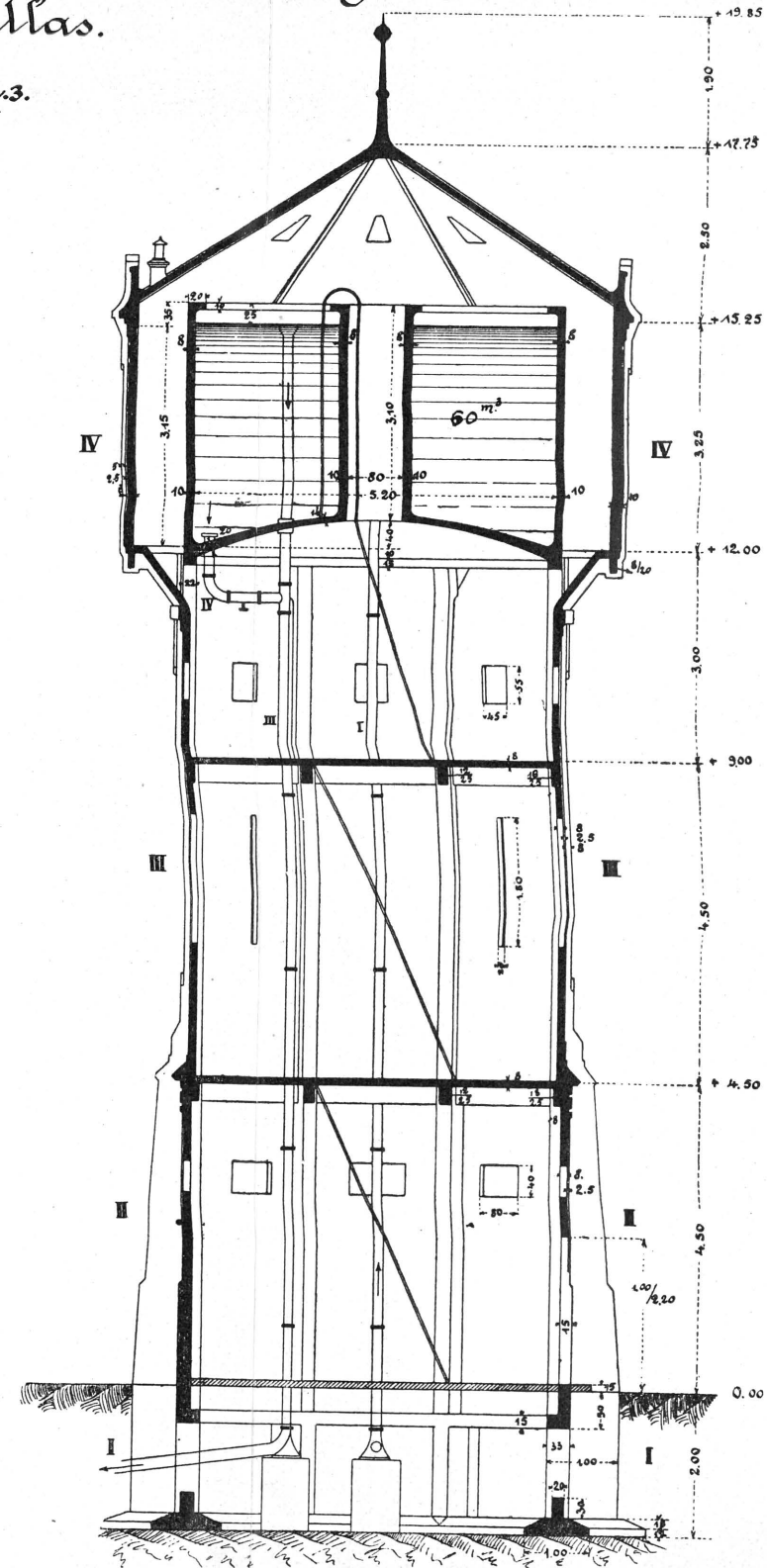
Vedere.

Gara de Triaj din Stația Pallas.
Castel de apă de 60 m³.

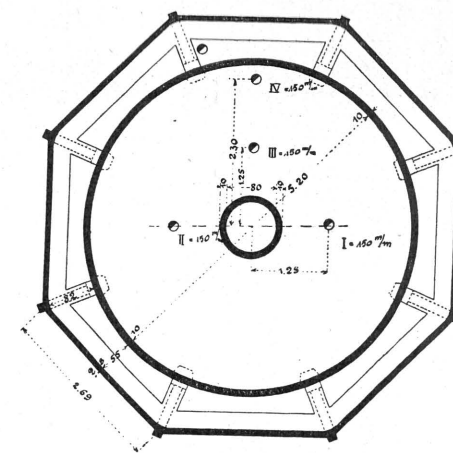
Direcțiunea Generală a C. & R. ~
Serviciul Soarelui



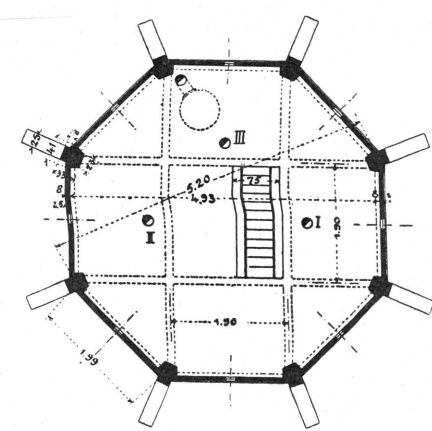
Secție longitudinală.



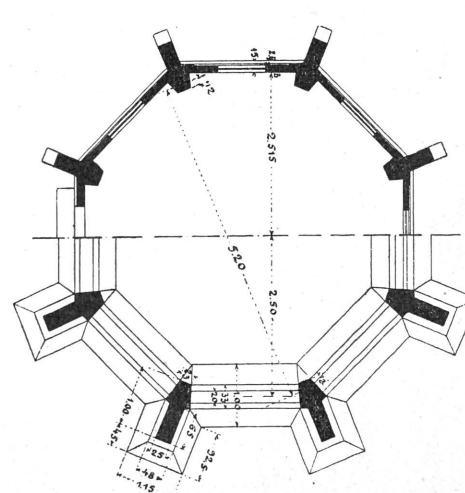
IV, IV Plan.



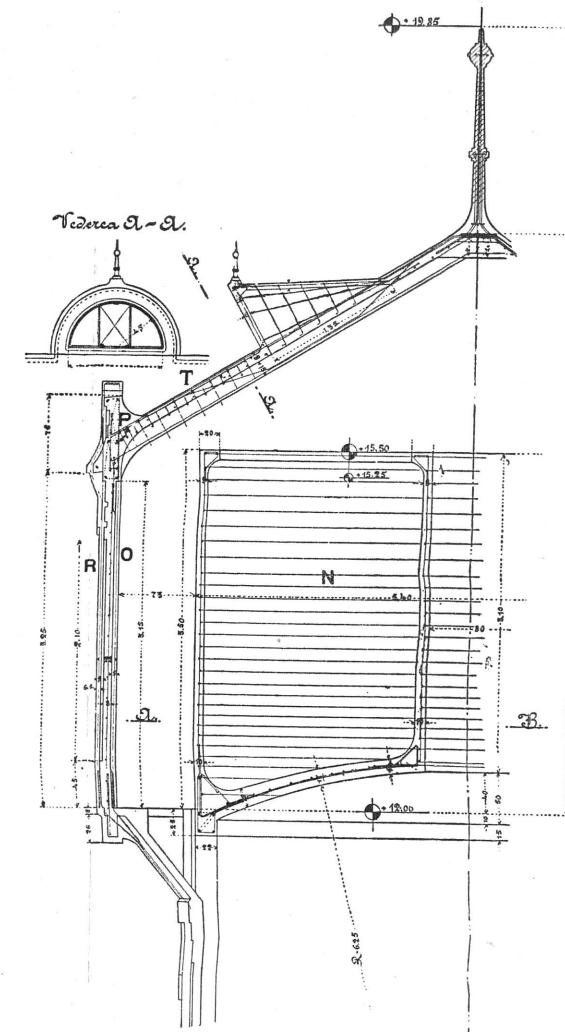
III, III Plan.



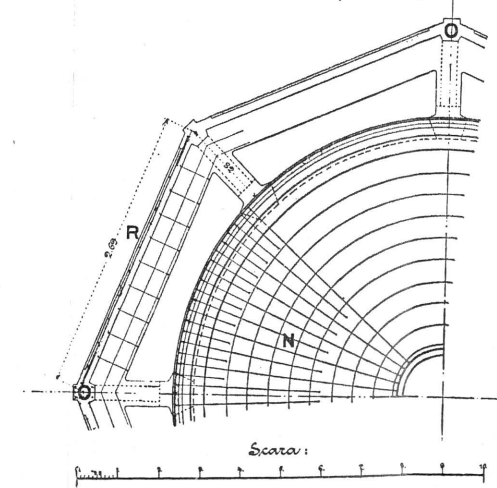
II, II I. I. Plan.



Secție longitudinală prin cotecorativ.

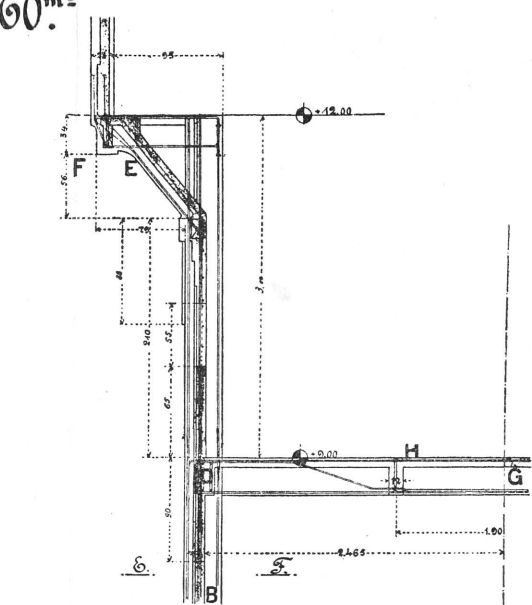


Secția A-B.

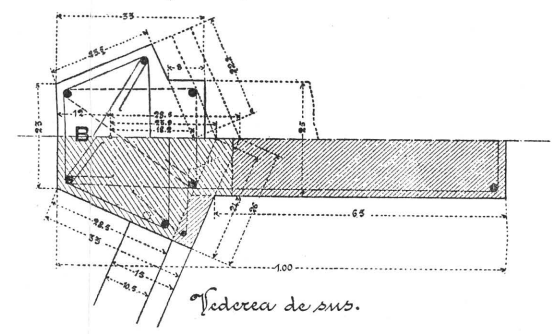


Gara de Triaj din Stația Pallas.
Castel de apă de 60 m³.

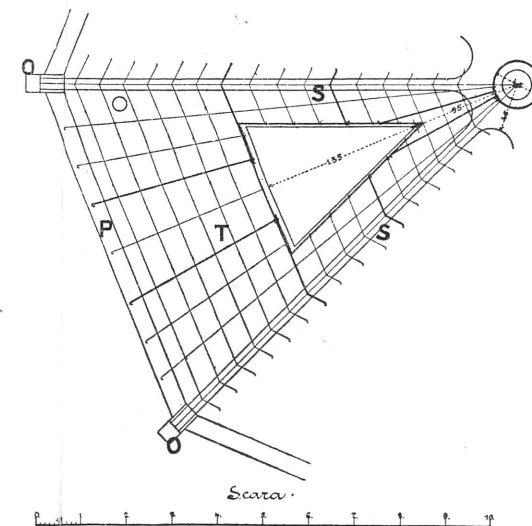
Secție longitudinală.



Secția stălpului.



Vedere de sus.



BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

PARTEA TECNICĂ

Chestiuni de inginerie

I A

AL PATRULEA CONGRES INTERNAȚIONAL AL MATEMATICIANILOR

Cu începere din anul 1897 matematicianii din diferite țări se adună în Congrese internaționale din timp în timp; ast-fel în acel an a avut loc primul Congres la Zürich; apoi în 1900 la Paris, în 1904 la Heidelberg, iar anul acesta de la 23 până la 30 Martie, la Roma.

De unde la primele Congrese, chestiunile privitoare la matematicile aplicate la inginerie, se iveau numai incidental în secțiunea de mecanică sau secțiunea de învățământ, anul acesta numărul inginerilor înscriși, ai matematicianilor pe care îi interesează asemenea chestiuni și al lucrărilor prezentate au fost suficiente pentru a se rezerva o anume ședință în secțiunea III B. a diverselor aplicațiuni practice ale matematicilor.

În această ședință, prezidată de d-l. *Maurice d'Ocagne*, profesor la școala de Poduri și Șosele din Paris și delegatul Ministerului de Lucrări Publice din Franța la acel Congres, s'a exprimat dorința ca la viitoarele congrese de matematicieni să se dea o mai mare dezvoltare chestiunilor de matematici aplicate la Inginerie, iar în ședința plenară de la închiderea congresului, d-l. *Maurice d'Ocagne* a făcut următoarea propunere primită cu voturi unanime:

„Rezultă din schimbul de vederi care a avut loc în secțiunea III B, că ar fi cu totul de dorit să se provoace o înțelegere din ce în ce mai strânsă între cei ce se ocupă cu perfecționarea metodelor matematice și acei care au nevoie să le aplice la chestiuni practice“.

„În acest scop secțiunea emite dorința ca matematicile apli-

„cate la știința inginerului să facă obiectul unei secțiunii speciale „la viitorul congres“.

„Pe lângă aceasta, Secțiunea III B. propune constituirea „unei comisiuni internaționale însărcinată cu prepararea lucrărilor acestei noi secțiuni.“

„Compunerea acestei comisiuni internaționale va fi fixată de „biuronul celui de al patrulea congres.“

Este dar de prevăzut, că grație tendinței de apropiere între matematicieni și ingineri care s'a manifestat atât de mult la acel Congres și care de altfel se cere pretutindeni, vor dispărea piedicile cari s'au întâmpinat până în prezent mai peste tot și de care cu drept cuvânt s'au plâns la Congres membrii francezi, italieni și germani.

Țin să mai spun că la Roma, pe lângă delegații oficiali ai unor guverne, Ministere de instrucțiune, Universități, Academii, Societăți științifice au mai fost și delegați ai unor Ministere de agricultură, industrie și comerț, Ministere de lucrări publice, Ministere de finanțe, Direcțiuni de căi ferate, de Statistici, precum și delegați ai unor case de depuneri, asigurări, pensiuni, împrumuturi, societăți de actuari (cei ce se ocupă cu asigurări, pensiuni), financieri, etc. Lucrările actuarilor au ocupat două ședințe în secțiunea III B. În fine congresul a mai votat propunerea ca fizicieni și matematicieni să aibă dacă se poate Congresul lor împreună. Iată dar o tendință generală de apropiere și colaborare între persoanele ce se ocupă cu matematica pură cum și cei ce se ocupă cu aplicațiunile ei practice.

Nu trebuie însă să se creadă că necesitatea unei apropieri între matematicieni este generalmente recunoscută; mulți matematicieni și ingineri nu o văd tocmai cu ochi buni și de aceia cred că înainte de a intra în descrierea lucrărilor prezentate la Congres în ședința inginerilor, să arăt în ce stadiu se găsește acum acea tendință, căci numai așa se poate vedea ce rost au avut inginerii la Congresul de la Roma, și ce rost are acest articol în Buletinul nostru. De alt-fel, după cum am avut ocaziunea să constat la aceea ședință, chestiunea aceasta a preocupat în prima linie pe congresiști în discuțiunile lor intime, atât înainte cât și după dânsa și a fost ridicată și de cei ce au făcut comunicări.

* * *

În ceea ce privește necesitatea unei apropieri între ingineri și matematicieni părerile sunt încă foarte împărțite.

De unde până mai acum cât-va timp aveam numai două idei cu totul diferite între care mulți și le interpolau pe ale lor mai aproape sau mai departe de una din ele de cât de cealaltă, de curând s'a emis o alta cu totul nouă.

Avem ast-fel mai întâiu ideia așa zișilor practicieni. Aceștia cred nu numai inutilă dar chiar vătămătoare tendința de apropiere între matematicieni și ingineri.

Ei cer peste tot cât mai puține matematici în școlile tehnice, cât mai puține cursuri, cât mai puține examene ; cer însă în schimb deseme, proiecte, lucrări în laboratoarele și atelierele școalelor, vizite pe șantieri și în fabrici. Ei cer apropierea inginerului de oameni de afaceri, de comerciant, iar nu de cei ce fac teorie ; ei cer ca inginerii să se ocupe cu speculațiunile financiare iar nu cu speculațiunile spiritului ; ei cer bani iar nu calcule.

Aceștia pretind inginerilor să facă să renteze chiar liniile construite pentru interese personale și să facă să dea dividende chiar întreprinderile industriale născute moarte.

Oameni care fac teorie sunt ființe delicate, care nu'și pot scoate mâinile din mănuși ; nu se pot împăca cu viața în arșița soarelui sau în ploaie pe șantier, cu viața în zgomot și praf din urzine ; ei sunt convinși că succesele care le-au avut prin școli sunt suficiente pentru a le asigura viața și preponderența până la finele carierii lor, pe când numai practica arată că cei ce produc mai mult, cei ce produc mai efin, sunt aceia care trebuie să iasă înainte. Pe teoreticieni nu'i preocupă minimul de cost și maximum de producțiune, ci sublimul, frumosul, care azi a eșit de la modă.

Practicieni nu încetează de a da ca exemplu pe *Laplace* care a fost rău administrator public, deși era ilustrul descoperitor al mecanicii cerești ; ei nu încetează de a se referi la educația tehnică și la ingineria din Anglita și America, care se apropie mai mult de idealul lor, de cât în ori-ce altă parte.

Avem apoi ideia contrarie a așa zișilor teoreticieni. Aceștia cer ca inginerul să fie matematician și fizician, căci aceștia nu au nici o armă pe care inginerul să nu aibă interesul să știe să o utilizeze, ei merg până acolo în cât cer contopirea școalelor tehnice cu facultățile de știință. Ei cer ca în școli să se facă numai teorie, adică să se dea toate cunoștințele științifice necesare inginerului, căci practica și experiența care se poate căpăta acolo dau o slabă și chiar o falsă idee despre practica și experiența care se obține pe șantier

sau atelier. Elevii știu că proiectele făcute în sălile de studiu nu se execută, că analizele făcute în laboratorii nu sunt supuse unor urmări legale displăcute; piesele pe care le lucrează ei în ateliere nu sunt puse în comerț pentru a face reputațiunea industrială a școalei lor tehnice; exemplele ce li se dau la cursuri de accidente de căderi de construcțiuni, le provoacă ilaritate, în loc să le inspire teama și groaza. Practica și experiența inginerului se sporește continuu cu cât dânsul lucrează mai mult, cu cât dânsul înaintează în etate și ar fi o absurditate să se pretinză ca aceste lucruri să se obțină în câți-va ani de școală, ca de acolo inginerul să iasă capabil de a cunoaște lumea și lucrurile, capabil de a administra, capabil de a organiza. Numai o mică parte din această practică și experiență dobândite cu timpul poate rămâne prin tradiție, prin cărți sau prin reviste; restul se duce în pământ odată cu omul! Cunoștințele științifice însă se fixează mult mai ușor la o etate mai fragedă, când creierul are o mai mare plasticitate și devine din ce în ce mai puțin asimilabile cu cât omul înaintează în etate, cu cât funcția și ocupațiunile 'i lasă mai puțin timp pentru citit și gândit la dânsule.

Teoria dezvoltă raționamentul, deprinde pe inginer să judece corect, să gândească matematiceste; ea 'l oprește să admită orice fără probe, fără control; îl obișnuiește a apropia chestiunile noi de cele cunoscute și a da astfel o bază solidă soluțiunilor lor; îl face să-și dea bine seama până unde se întinde cunoștințele lui și 'l oprește să se avânte în afară de ele. Dacă teoria une-ori nu a putut conduce la aceste calități, vina nu este a ei, ci a superficialității cu care a obținut-o, sau a lipsei cu totul de aptitudini pentru inginerie a persoanelor ce au căutat să și-o asimileze. Teoreticieni dau și ei ca exemplu pe *Witte* care de și a făcut studii matematice a fost salvatorul finanțelor Rusiei, Prim Ministru al acestei țări mari și acela căruia patria sa ia încredințat susținerea intereselor și demnității la Portsmouth în urma războiului cu Japonia; ei nu încețază a se referi la educația tehnică și la ingineria din Franța unde inginerii statului trebuie să aibă făcută școala politehnică.

Pe lângă aceste două păreri extreme și cele care se pot înscrie între ele, a mai apărut de curând a treia, care tinde la o împăciuire între cei ce susțin apropierea inginerilor de matematicieni și cei ce nu o cred utilă sau chiar dăunătoare.

Susținători, acestei noi păreri spun că apropierea ar trebui să

fie, dar admit în același timp că ea nu se poate realiza. Matematicianii fac știință pentru știință ; inginerii fac știință pentru aplicațiuni, primii se ocupă cu utilizarea forțelor intelectuale ale omului pentru cultivarea spiritului, ceilalți cu utilizarea forțelor naturii pentru îmbunătățirea traiului ; primii măsoară cu gândul interspații cerești și descoperă prin calcul lumi noi, ceilalți măsoară cu metrul prin galerii și tunele și descoperă prin sondage bogății noi. Poate exista o apropiere intimă între oamenii care lucrează în direcțiuni atât de diferite ? Evident că nu ; între ei va exista totdeauna o frontieră pe diferite puncte ale căreia se pot stabili comunicațiuni mai mult sau mai puțin ușoare, mai mult sau mai puțin frecventate, prin care se pot face vizite reciproce, prin care uni pot trece să facă excursiuni pe domeniul celuilalt, prin care un pot ivi și conflicte, însă o apropiere intimă a lor, o fuziune, o distrugere a acelei frontiere nu pare posibila niciodată. Iată dar, că de și această apropiere este necesară, ea nu poate fi realizată. Ce este dar de făcut în acest caz ? Să căutăm să înființăm o clasă de comisionari care mergând de la unii la alții să pună în comunicațiune pe cei ce au interese comune, să creiăm o clasă de intermediari între inginer, și matematicianii. De aci noua idee a „calculatorilor tehnici“ care vor trebui să apară în un viitor cât mai puțin îndepărtat.

Chestiunea ce se pune acuma, în starea actuală a lucrurilor este către care din aceste păreri să căutăm să tindem ? Mai întâi în ceea-ce privește ultima părere, de și ea poate să se impue în viitor cum cred adepții ei, totuși noi trebuie să căutăm ca acel viitor să se îndepărteze cât mai mult iar nu să o acceptăm de pe acum.

După cum azi pe terenul economic se caută să se apropie cât mai mult pe producător de consumator și a reduce pe intermediari și cheltuelile ce ei reclamă ; după cum în chestiunile juridice să caută să se elimineze samsari de procese și cheltueli ce ei reclamă, iar une-ori chiar pe avocați, după cum bolnavul caută să aducă la căpătâiul lui pe medic chiar de la distanțe mari, sau să se ducă la dânsul ; tot așa și în domeniul de care ne ocupăm progresul va fi mai mare, mai repede și mai solid dacă am pune în contact pe matematicianii cu inginerii. Numai când medicul și bolnavul se întâlnesc, când primul îi examinează corpul și 'i studiază mișcările, iar celalt îi spune durerile și nevoile, numai atunci știința poate să dea soluția care convine cazului supus cercetării. Tot așa

numai când matematicianul este pus în curent în ce condițiuni s'a stabilit de exemplu o ecuație diferențială, pe care un inginer i-o propune să o integreze, numai atunci el poate să-și dea seama între ce limite soluțiunea găsită este admisibilă, sau care din diferitele soluțiuni pot fi acceptate, căci matematica este generoasă, ea dă mai mult de cât i se cere, dă soluțiuni inadmisibile, soluțiuni imposibile, soluțiuni ce trebuie interpretate. Matematicianul poate cere apoi inginerului să-i mai dea unele date ca să poată stabili unii coeficienți numerici, unele constante de integrare, sau să facă noi experiențe spre a vedea dacă rezultatele obținute se aplică și în alte cazuri, El poate cere să i se spue de ce aproximație are nevoie inginerul, sau să i ceară cu ce aproximație dânsul a obținut datele, spre ai comunica cu ce eroare îi poate da rezultatul. Toate aceste chestiuni se pot trata mai ușor direct între matematician și inginer, de cât prin ajutorul unor intermediari care să nu fie nici una nici alta, a unor pseudo-matematicieni și pseudo-ingineri.

Rămâne acum să alegem, de care din celelalte două păreri ar fi mai bine să ne apropiem. Aci lucrul este mai dificil, căci proporția dintre teorie și practică de care are nevoie un inginer variază mult după specialitate, după cazuri și după obiceiurile țării. Așa de exemplu un inginer de poduri are nevoie de mult mai multe cunoștințe matematice de cât un inginer de șosele sau de linii ferate; un inginer electrician mai multe ca unui inginer mecanic, etc., apoi serviciile de întreținere și de exploatare reclamă mai puține ca serviciile de construcțiune; în fine în Franța se cere inginerilor cele mai multe cunoștințe matematice, în America cele mai puține. Din cele ce am văzut că s'au scris și dezbătut până în prezent în privința practicii și teorii necesare inginerilor, reese că tendința către cea din urmă este de preferat tendinței către cea dintâi. Astăzi după ce industria germană, grație progreselor făcute în urma cercetărilor și studiilor științifice, face concurență Englezilor în Anglita și după ce s'a văzut că construcțiunile în Europa sunt mai durabile și dau loc la mult mai puține accidente ca în America, inginerii acestei țări au început să mai lase din practică spre a se apropia de teorie. „*Unde este cooperarea inginerului practic cu profesorul universitar, atât de dorită și cu toate acestea atât de rară în această țară*“ scrie un englez în *Engineering* din acest an; „*Cuvântul practică a făcut mai multe ravagii educației tehnice de cât cuvântul teorie,*“ „*nici o școală nu poate să dea prac-*

ticiani desăvârșiți, ... timpul ce se pierde cu asemenea lucruri, ar putea fi utilizat în școli pentru o mai bună și mai solidă pregătire tehnică; care apoi nu se mai poate învăța în afară din școală”, „Un mare defect al școalelor este acum specializarea prea mare; e mai bine să se dea acolo principiile fundamentale ale întregii inginerii, ca la medici, juriști, iar specializarea să se facă în urmă; inginerii trebuie să fie oameni care să aibă educațiunea profesiunii lor;” etc. sunt fraze care se pot citi azi în revistele Americane. Mai mult încă, la 30 și 31 Decembrie 1907 a avut loc o adunare mixtă de peste 100 de profesori de matematici și peste 50 ingineri, care au discutat reforma învățământului matematicilor în școalele tehnice.

Acolo președintele *Woodward* și-a exprimat mare speranță pentru rezultatele cooperării matematicianilor cu inginerii pe viitor, exprimându-și dorința ca să se perpetueze și să se extindă, văzând sentimentele mutuale de cordialitate ce s'au exprimat acolo și toate eforturile ce s'au făcut pentru a se lucra de acord. Iată dar 50 de ingineri practiciani americani stând între 100 matematicieni teoreticieni! Lucrul acesta nu trebuie să ne surprindă și nu trebuie să descurajeze pe practicianii ce avem ca ideal pe americani.

Trebuie să ne gândim că acea adunare a avut loc după multe decepțiuni, după multe accidente, după dezastrul recent al podului Quebec, care au arătat americanilor că, dacă practica și empirismul sunt suficiente pentru lucrările mici curente, cunoștințe teoretice suficiente și solide sunt indispensabile pentru a se face lucrări mari care es. din uzul comun. Așa se explică că la acea adunare a putut îndrăzni inginerul de poduri *Ralph Modjenski* să spue că matematicile sunt indispensabile inginerului, că ele sunt pentru inginer ceea-ce anatomia este pentru chirurg, ceea-ce chimia este pentru farmacist, ceea-ce sabia este pentru ofițer. După cum cine-va nu cunoaște bine o limbă streină până nu ajunge să gândească în ea, tot așa cine-va nu poate ajunge a aplica matematicile la lucrările practice, până ce nu ajunge să cugete matematiceste, până ce nu ajunge să le aplice inconștient, până ce nu'i devin a doua natură.

Iată dar idei emise azi chiar în țara ideală a practicianilor, idei care cu siguranță îi vor dezarma mult în lupta lor cu teoreticianii.

Acum, când idei ca cele enumerate mai sus se emit și în țări ca Engllitera și America, nu mai este locul să se vorbească

contra unei apropieri între matematicieni și ingineri. Ar fi însă interesant să știm ce zic și matematicienii, care este părerea lor în această privință. Ca să nu lungesc prea mult această expunere dând părerile mai multor matematicieni în această privință, mă voi mărgini a reproduce câte ceva din conferința ilustrului matematician și filozof al timpurilor moderne, *H. Poincaré* asupra „*Viitorului matematicilor*“ prezentată la congresul din Roma.

„Fără îndoială se întâmplă une-ori ca matematicianul să abordeze o problemă pentru a satisface o nevoie a fizicii ; ca fizicianul sau inginerul să ceară să-i calculeze un număr în vederea unei aplicațiuni. Reese oare de aci că noi geometri, trebuie să ne mărginim a aștepta comande și în loc de a cultiva știința noastră pentru plăcerea noastră, să nu avem altă dorință de cât a ne acomoda cu gustul clientelei? Dacă matematicile nu au alt obiect de cât a veni în ajutorul acelor ce studiază natura, atunci noi ar trebui să așteptăm de la dânși cuvântul de ordine. Este oare legitim acest mod de a vedea? De sigur că nu ; dacă noi nu am fi cultivat științele exacte pentru ele însăși, nici nu am fi creiat instrumentul matematic și în ziua în care ar fi venit cuvântul de ordine al fizicianilor, noi am fi fost dezarmați.“ Iar mai departe spune :

„Noi nu putem uita care trebuie să fie scopul nostru ; după mine acest scop este dublu ; știința noastră se atinge deodată cu filozofia și cu fizica ; pentru acești doi vecini noi lucrăm și de aceia am văzut totdeauna, și vom vedea încă, pe matematicieni mergând în două direcțiuni opuse.

„De oparte știința matematică trebuie să reflecteze asupra ei însăși și aceasta este folositor ; pentru că a reflecta asupra ei însăși înseamnă a reflecta asupra spiritului omului care a creat-o și cu atât mai mult cu cât este una din creațiunile lui la care a făcut cele mai puține împrumuturi la lumea exterioară. De aceea unele speculațiuni matematice ca cele relative la postulate, la geometriile neobișnuite, la funcțiunile cu mers straniu, sunt utile. Cu cât acestea se vor depărta de concepțiunile cele mai comune și prin urmare de natură și de aplicațiuni, cu atât ele ne poate arăta ce poate face spiritul omului când el se sustrage din ce în ce mai mult de la tirania lumii exterioare, cu atât ele ne vor face să cunoaștem mai bine spiritul prin el însuși.

„Însă de partea opusă, de partea naturii, trebuie să dirijăm grosul armatei noastre.“

„Acolo noi găsim pe fizician sau inginer care ne spune : „Ați putea să-mi integrați cutare ecuațiune diferențială ; ași avea nevoie ca de azi în 8 zile în vederea unei anume construcțiuni, care trebuie terminată la aceea dată“. Această ecuație ’i răspundem noi, nu intră în unul din timpurile integrabile și de acestea, cum știți, sunt destule. „Da, știu, dar atunci la ce sunteți buni D-voastră ?“ În cele mai multe cazuri ar ajunge să ne înțelegem ; inginerul în realitate nu are nevoie de integrale în termeni finiți ; el vrea să știe mersul general al funcțiunii integrale, sau mai simplu, lui îi trebuie o valoare numerică care s’ar deduce ușor din aceea integrală dacă ar cunoaște-o. De ordinar integrala e necunoscută, însă acea valoare numerică s’ar putea calcula și fără ea, dacă am ști exact de ce valoare are nevoie inginerul și cu ce aproximațiune îi trebuie“ Și apoi spune :

„Se întâmplă uneori că o soluțiune imperfectă ne poate conduce către alta mai bună. Une-ori seria găsită convergează așa de încet în cât calculul este impracticabil și totul se reduce a demonstra posibilitatea problemei.

„Și atunci inginerul găsește acest lucru derisoriu și el are dreptate căci aceasta nu’l va ajuta să-și termine construcțiunea la data fixată. El se preocupă foarte puțin de a ști că rezultatul găsit poate fi util inginerilor din secolul XXII ; noi ceștilalți, credem altfel, căci noi ne simțim uneori mai fericiți ca să putem economisi o zi de lucru strănepoților noștri de cât o oră contemporanilor noștri.

„Une-ori prin încercări, sau pentru a zice astfel în mod empiric, noi ajungem la o formulă destul de satisfăcătoare. Ce vreți mai mult, ne zice inginerul ? noi însă cu toate astea nu suntem satisfăcuți ; noi am fi dorit să prevedem convergența acelei formule. De ce ? Pentru că dacă am știut să o prevedem odată, am fi știut să o prevedem și altă dată. Că noi am reușit, nu este mare ispravă pentru noi, dacă nu avem în mod serios speranța de a reîncepe și a duce lucrările mai departe.

„Cu cât știința se dezvoltă, e din ce în ce mai greu ca să o putem îmbrățișa întreagă ; atunci se caută să o tăem în bucăți și să ne mulțumim cu una din ele, cu un cuvânt să ne specializăm. Dacă am continua în acest sens s’ar obține un obstacol dăunător progresului științei. Am spus că prin apropieri neașteptate între diversele ei părți se pot face progrese. Specializarea prea mare ar interzice asemenea apropieri. Să sperăm că Congrese ca acestea,

care ne pune în raport unii cu alții, ne vor deschide vederi noi asupra câmpului vecin, ne vor obliga să-l comparăm cu al nostru, să eșim puțin din micul nostru cătun și astfel vom găsi remediul cel mai bun contra pericolului pe care l'am semnalat."

Este un fapt absolut curios, o coincidență surprinzătoare ca și cele ce fac pe oameni să creadă în puteri supra naturale. ca părerile D-lui *Poincaré* (unul din cei mai mari cugetători actuali ai omenirii) exprimate în conferința sa, să coincidă cam cu cele ce s'au publicat în același timp în America de practicieni, adică influența nefastă a specializării împinsă la extremitate, necesitatea apropierii între matematicieni și ingineri. imposibilitatea fuziunii unora cu alți.

În urma celor spuse până aci sper că mulți își pot explica rostul prezenței inginerilor la congresul de la Roma și necesitatea unei apropieri între dânsi și matematicieni, sau cel puțin că aceste fapte nu sunt atât de neexplicabile după cum li se par practicienilor în general și acelor de la noi în particular, și așa fiind în unul din numerele viitoare, după ce voi primi toate actele Congresului, voi putea să vorbesc și despre celelalte chestiuni tratate la Congres fără să fiu acuzat că fac teorie sau că umplu paginile acestui buletin cu chestiuni care nu au nici o valoare practică. Pot spune după acum că principalele chestiuni dezbătute sunt :

Unificarea metodelor de calcul ale construcțiilor în toate țările; tehnica calculului și chestiunea învățământului tehnic.

(Va urma)

ION IONESCU

Inginer-Şef

Profesor la Şcoala de Poduri şi Şosele.

TABELE ✓

PENTRU

VERIFICAREA CONSTRUCȚIUNILOR DE BETON ARMAT

Pentru calcularea construcțiilor de beton armat au apărut în ultimii ani mai multe tabele ajutătoare, cari dau de obicei elemente pentru calcularea dimensiunilor, atunci când se cunoaște maximul eforturilor admisibile; însă de foarte multe ori, mai ales la verificarea proiectelor, avem nevoie de a rezolvi problema inversă, anume de a afla cari sunt eforturile ce se vor produce într'o anumită construcțiune sub influența unor anumite încărcări. De altminterlea chiar pentru determinarea dimensiunilor ce trebuie să dăm pieselor în unele cazuri nu putem proceda de cât prin încercări: luăm anumite dimensiuni și vedem dacă eforturile ce rezultă nu se depărtează prea mult de cele ce voim să admitem; așa sânt spre exemplu grinzile în **T** supuse la încovoiere la cari axa neutră trece sub talpă, grinzi cari în foarte multe cazuri dau o economie însemnată. Lipsa unui mijloc expeditiv de a calcula ast-fel de grinzi face că în general ele sânt evitate și înlocuite prin grinzile în **T**, mai puțin economice, în cari axa neutră trece prin talpă (grinzi cari după cum se știe se calculează ca dalele).

De aceia încă de anul trecut am calculat o serie de tabele, cari permit a verifica grinzile supuse la încovoiere fie că avem aface cu o dală sau grindă **T** în care axa neutră trece prin talpă, fie că avem aface cu o grindă **T** în care axa neutră trece prin inimă.

Formulele cari dau eforturile în grinzile de beton armat supuse la flexiune, se pot pune, în cazul când armatura e simplă sub forma următoare ¹⁾:

¹⁾ Se știe că în general așezarea unei armaturi în partea comprimată modifică foarte puțin eforturile.

Insemnând cu τ_e tensiunea în fier :

$$\sigma_e = \frac{M}{f_e y h}$$

și cu σ_b compresiunea maximă în beton

$$\sigma_b = \frac{\sigma_e}{\alpha}$$

în cari M e momentul încovoietor, f_e secțiunea armaturei, h înălțimea secțiunii (fig. 1 și 2) măsurată între centrul de greutate al

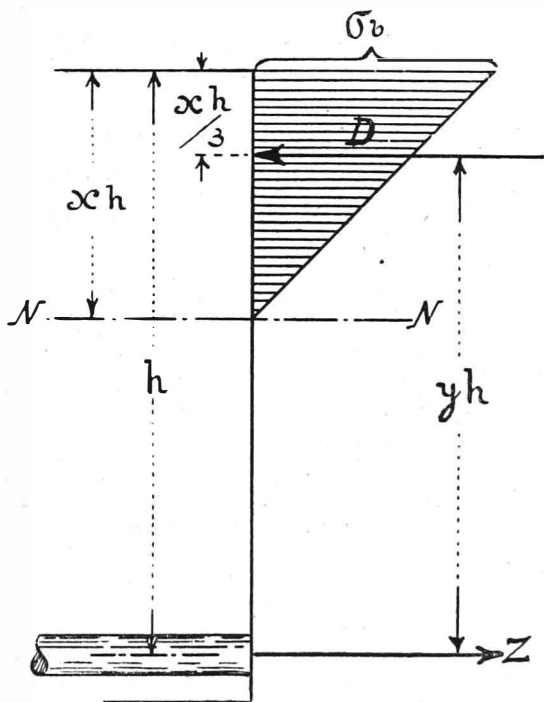


Fig. 1

armaturei și fața superioară a betonului, $y h$ e brațul de pârghie al cuplului eforturilor din secțiunea considerată iar α un coeficient ce se va determina.

Pentru eforturile provenite din puterea tăietoare (pe care o vom însemna cu V) formulele se pot pune sub forma următoare :

Insemnând cu τ_b efortul de forfecare a betonului

$$\tau_b = \frac{V}{f_b + n f_e}$$

însemnând cu τ_c efortul de forfecare a armăturii

$$\tau_o = n \tau_b$$

și însemnând cu τ_o efortul de lunecare longitudinală în beton când nu există scări (etrieri)

$$\tau_o = \frac{V}{b y h}$$

în aceste formule f_b e secțiunea betonului, b este lățimea dalei sau în cazul grinzilor **T** lățimea inimei și n raportul între coeficientul de elasticitate al fierului și acela al betonului.

Dacă se pun scări, eforturile de lunecare longitudinală în beton sânt date de

$$\tau'_o = \frac{V - V'}{b y h}$$

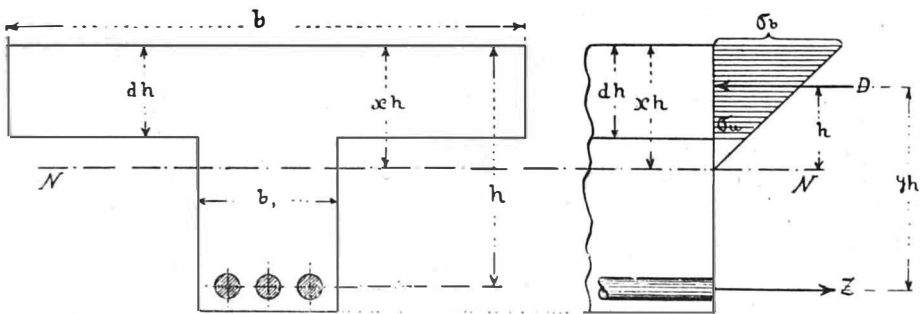


Fig. 2

V' fiind partea din puterea tăietoare, care revine scărilor și pentru determinarea căreia se recurge la una din următoarele ipoteze:

a) Scările rezistă la întreaga putere tăietoare în care caz

$$V' = V$$

efortul de forfecare a scărilor e

$$\tau_1 = \frac{V s}{f y h}$$

și

$$\tau'_o = 0$$

b) Scările rezistă la jumătate din puterea tăietoare, în care caz

$$V' = \frac{1}{2} V$$

și

$$\tau_1 = \frac{V s}{2 f y h}$$

c) Betonul ia din puterea tăietoare atât cât să nu fie supus la un efort mai mare de cât efortul maximum admisibil (τ''_o), în care caz

$$\tau'_o = \tau''_o$$

și

$$\tau_1 = \frac{V - \tau''_o b y' h}{f y h} s.$$

în aceste formule s , e distanța între scări (fig. 3) și secțiunea lor.

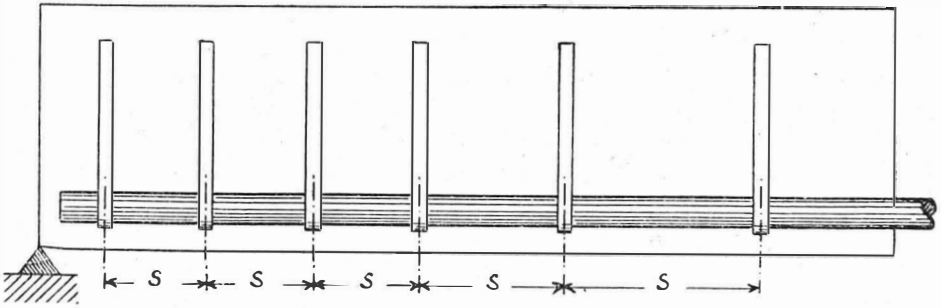


Fig. 3

În fine eforturile de smulgere a fierului din beton sânt date de

$$\tau_2 = \frac{V}{u y h}$$

în care u e perimetrul armaturii.

După cum se vede din aceste formule, determinarea eforturilor se poate face foarte ușor când se cunoaște cantitățile y și α .

Dacă însemnăm cu $x h$ (fig. 1 și 2) distanța de la axa neutră a secțiunii la fața superioară a betonului, ipoteza că secțiunile plane înainte de deformațiune rămân plane și după aceasta ne dă atât în cazul dalelor cât și al grinzilor T.

$$\alpha = n \frac{1-x}{x}$$

Mai avem în cazul dalelor și al grinzilor **T** în cari axa neutră trece prin talpă (fig. 1)

$$x = n p \left(\sqrt{1 + \frac{2}{n p}} - 1 \right)$$

și

$$y = 1 - \frac{x}{3}$$

iar în cazul grinzilor **T** în cari axa neutră trece pe sub talpă (fig. 2).

$$x = \frac{n p + \frac{d^2}{2}}{d + n p}$$

și

$$y = 1 - \frac{d}{2} + \frac{d^2}{6(2 \times \dots d)}$$

În aceste formule

$$p = \frac{f_c}{b h}$$

adică raportul între secțiunea armăturii și aceia a betonului (considerând pe aceasta ca un dreptunghi cu o bază egală cu lățimea grinzii și cu o înălțime egală cu distanța de la centrul de greutate al armăturii până la fața superioară a betonului atât în cazul dalelor cât și al grinzilor **T**); $d h$ este grosimea tălpii la grinzile **T**.

Rezultă prin urmare că cele două cantități x și y de cari avem nevoie pentru aflarea eforturilor nu depind de cât de procentul p și de raportul d între grosimea tălpii și înălțimea secțiunii și deci putem calcula niște tabele cu intrare simplă, în cazul dalelor și al grinzilor **T** în cari axa neutră trece prin talpă, cari să ne dea pe y și x când se cunoaște p și cu intrare dublă, în cazul grinzilor **T** în cari axa neutră trece sub talpă, cari să ne dea pe y și x când se cunoaște p și d .

Acelea, pe cari le-am calculat, dau pentru dale valorile x , y și α în cazul când p variază între $1^{00}/_{00}$ și $5^{0}/_{0}$; ele sânt ast-fel aranjate în cât calcularea eforturilor se poate face cu aproximația obicinuită în practică. În cazul grinzilor **T** la cari axa neutră trece prin inimă p variază între $1^{00}/_{00}$ și $3^{0}/_{0}$ iar d între 0.05 și valoarea

de la care grinda se calculează ca o dală. Valoarea coeficientului u a fost luată egală cu 15, conform circulației Prusiene.

Fie spre exemplu a se verifica o grindă a unui pod de șosea având dimensiunile din fig. 4.

Porțiunea **A B** se poate considera ca dală rezemată în punctele **A** și **B**. Pentru 1 m. de lățime a acestei dale s'a găsit

$$M_{\max} = 147000 \text{ kgr. cm.}$$

$$V_{\max} = 2650 \text{ kgr.}$$

avem

$$f_e = 11.3 \text{ cm.}^2 \text{ (10 fiare de 12 mm.)}$$

$$u = 10 \times \pi \times 1.2 = 45.2 \text{ cm.}$$

$$p = \frac{11.3}{15 \times 100} = 0.0075$$

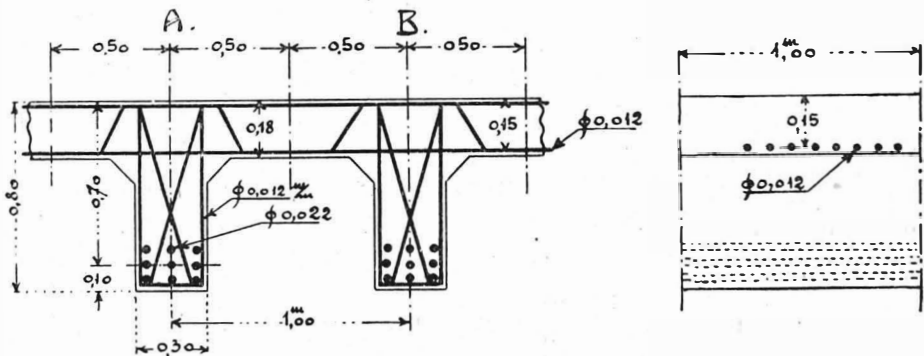


Fig. 4

Prin interpolare între valorile date de table pentru $p = 0.008$ și $p = 0.007$ se găsește

$$y = 0.875$$

și

$$\alpha = 25.0$$

deci

$$yh = 0.875 \times 15 = 13.1 \text{ cm.}$$

atunci

$$\sigma_e = \frac{147000}{11.3 \times 13.1} = 995 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\sigma_b = \frac{995}{25} = 39.7 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\tau_b = \frac{2650}{18 \times 100 + 15 \times 11.3} = 1.3 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\tau_c = 15 \times 1.3 = 20 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\tau_a = \frac{2650}{100 \times 13.1} = 2 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\tau_z = \frac{2650}{45.2 \times 13.1} = 4.4 \text{ kgr./cm.}^2$$

În ceea-ce privește grinda propriu zisă, s'a găsit

$$M_{\max} = 2170000 \text{ kgr./cm.}$$

$$V_{\max} = 16330 \text{ hgr.}$$

avem

$$f_c = 34.2 \text{ cm.}^2$$

$$p = \frac{34.2}{70 \times 100} = 0.005$$

$$d = \frac{18}{70} = 0.26$$

se găsește pentru aceste date

$$y = 0.899$$

și

$$\alpha = 31.1$$

deci

$$yh = 0.899 \times 70 = 63 \text{ cm.}$$

așa că

$$\tau_e = \frac{2170000}{63 \times 34.2} = 1005 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\tau_b = \frac{1005}{31.1} = 32.4 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\tau_h = \frac{16330}{18 \times 100 + 62 \times 30 + 34.2 \times 15} = 3.9 \text{ kgr./cm.}^2$$

$$\tau_c = 15 \times 3.9 = 59 \text{ kgr./cm.}^2$$

De oare-ce pe reazem, unde se produce puterea tăietoare maximă s'a prevăzut a se așeza 3 fiare în regiunea întinsă și 6 fiare în cea comprimată avem pentru calculul celorlalte eforturi :

$$u = 3 \times \pi \times 2.2 = 20.7 \text{ cm.}$$

$$h = 75 \text{ cm.}$$

$$f_e = 11.4 \text{ cm.}^2$$

$$p = \frac{11.4}{75 \times 100} = 0.0015$$

cum $d > 0.191$ urmează că în acea parte grinda se calculează ca și o dală adică

$$y = 0.937$$

și deci

$$y h = 0.937 \times 75 = 70 \text{ cm.}$$

admițând ipoteza de sub c , și luând $\tau''_0 = 4.5 \text{ kgr./cm.}$, cum

$$f = 4.52 \text{ cm.}^2 \text{ (4 fiare de 12 mm.)}$$

și

$$S = 25 \text{ cm.}$$

obținem

$$\tau_1 = \frac{16330 - 4.5 \times 30 \times 70}{4.52 \times 70} \times 25 = 545 \text{ kgr./cm.}^2$$

și

$$\tau_2 = \frac{16330}{20.7 \times 70} = 11.2 \text{ kgr./cm.}^2$$

În ceia-ce privește valorile τ_1 și τ_2 trebuie să mai observăm că formulele nu sânt de loc exacte, de oare-ce pe reazem, unde puterea tăietoare e maximă momentul încovoietor e nul sau aproape nul așa că în acea regiune raportul n nu mai are valoarea 15 introdusă în calcule.

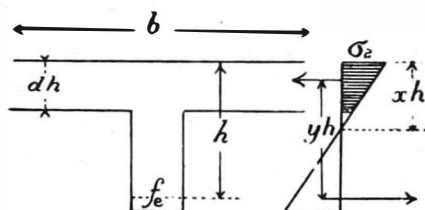
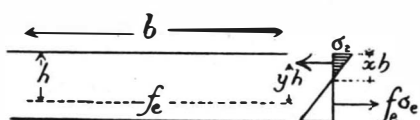
CRISTEA NICULESCU

Inginer

Șef de Secție serviciul podurilor C. F. R.

Cabele

pentru verificarea pieselor de beton armat



Formule : $a = \frac{\tau_e}{\tau_b}$

$p = \frac{f_e}{h b}$

$\tau_e = \frac{M}{f_e y h}$

$\tau_b = \frac{\sigma_e}{a}$

I. DALE

p	x	y	a
0.0010	0.159	0.947	79.5
0.0015	0.191	0.937	63.6
0.0020	0.216	0.928	54.4
0.0025	0.238	0.921	48.0
0.0030	0.258	0.914	43.1
0.0035	0.276	0.908	39.4
0.0040	0.292	0.903	36.5
0.0045	0.306	0.898	34.0
0.005	0.319	0.894	32.0
0.006	0.343	0.886	28.6
0.007	0.365	0.878	26.1
0.008	0.385	0.872	24.0

p	x	y	a
0.009	0.402	0.866	22.3
0.010	0.418	0.861	20.9
0.012	0.446	0.851	18.6
0.014	0.471	0.843	16.8
0.016	0.493	0.836	15.4
0.018	0.513	0.829	14.2
0.020	0.531	0.823	13.2
0.025	0.569	0.810	11.4
0.03	0.600	0.800	10.0
0.04	0.649	0.784	8.1
0.05	0.685	0.772	6.8

I. GRINZI T.

 $p = 0,0010$

d	x	y	a
0.05	0.250	0.976	45.0
0.08	0.192	0.965	63.1
0.10	0.174	0.957	71.2
0.12	0.165	0.952	75.9
0.14	0.160	0.948	78.7
0.159	0.159	0.947	79.5

 $p = 0.0015$

d	x	y	a
0.05	0.327	0.976	30.8
0.08	0.250	0.963	45.0
0.10	0.224	0.955	51.9
0.12	0.208	0.948	57.1
0.14	0.199	0.943	60.4
0.16	0.194	0.939	62.3
0.18	0.191	0.937	63.6
0.191	0.191	0.937	63.6

 $p = 0.0020$

d	x	y	a
0.05	0.390	0.976	23.5
0.08	0.302	0.962	34.7
0.10	0.269	0.954	40.8
0.12	0.248	0.946	45.5
0.14	0.234	0.940	49.1
0.16	0.225	0.935	51.7
0.18	0.220	0.931	53.2
0.20	0.217	0.928	54.2
0.216	0.216	0.928	54.4

 $p = 0.0025$

d	x	y	a
0.05	0.442	0.976	18.9
0.08	0.347	0.962	28.2
0.10	0.309	0.953	33.6
0.12	0.284	0.945	37.8
0.14	0.267	0.938	41.1
0.16	0.255	0.932	43.8
0.18	0.246	0.927	46.0
0.20	0.242	0.923	47.0
0.22	0.239	0.921	47.8
0.238	0.238	0.921	48.0

$p = 0.0030$

d	x	y	a
0.05	0.487	0.976	15.8
0.08	0.386	0.962	23.8
0.10	0.345	0.953	28.5
0.12	0.317	0.945	32.3
0.14	0.296	0.937	35.6
0.16	0.282	0.931	38.2
0.18	0.272	0.925	40.2
0.20	0.265	0.920	41.6
0.22	0.261	0.916	42.6
0.24	0.259	0.914	42.9
0.258	0.258	0.914	43.1

 $p = 0.0035$

d	x	y	a
0.05	0.524	0.976	13.6
0.08	0.421	0.962	20.6
0.10	0.377	0.953	24.8
0.12	0.346	0.944	27.4
0.14	0.323	0.936	31.4
0.16	0.307	0.929	33.9
0.18	0.295	0.923	35.8
0.20	0.287	0.918	37.3
0.22	0.282	0.914	38.2
0.24	0.278	0.910	39.0
0.26	0.276	0.909	39.4
0.276	0.276	0.908	39.4

 $p = 0.0040$

d	x	y	a
0.05	0.556	0.976	12.0
0.08	0.451	0.961	18.3
0.10	0.406	0.952	21.9
0.12	0.373	0.944	25.2
0.14	0.349	0.936	27.9
0.16	0.331	0.929	30.2
0.18	0.318	0.922	32.2
0.20	0.308	0.916	33.7
0.22	0.301	0.911	35.0
0.24	0.296	0.907	35.7
0.26	0.293	0.905	36.2
0.28	0.292	0.904	36.5
0.292	0.292	0.903	36.5

 $p = 0.0045$

d	x	y	a
0.05	0.585	0.975	10.6
0.08	0.479	0.963	16.3
0.10	0.433	0.952	19.6
0.12	0.399	0.944	22.6
0.14	0.372	0.935	25.3
0.16	0.352	0.928	26.9
0.18	0.338	0.921	29.4
0.20	0.326	0.915	31.0
0.22	0.318	0.909	32.2
0.24	0.312	0.905	33.1
0.26	0.309	0.901	33.6
0.28	0.307	0.899	33.8
0.30	0.306	0.898	34.0
0.306	0.306	0.898	34.0

$p = 0.005$

d	x	y	u
0.05	0.610	0.975	9.6
0.08	0.504	0.961	14.7
0.10	0.457	0.952	17.9
0.12	0.422	0.943	20.6
0.14	0.394	0.935	23.0
0.16	0.374	0.927	25.0
0.18	0.358	0.920	26.9
0.20	0.345	0.914	28.4
0.22	0.336	0.908	29.6
0.24	0.329	0.903	30.6
0.26	0.325	0.899	31.1
0.28	0.322	0.896	31.6
0.30	0.320	0.894	31.9
0.319	0.319	0.894	32.0

 $p = 0.006$

d	x	y	u
0.05	0.651	0.975	8.0
0.08	0.548	0.961	12.3
0.10	0.500	0.952	15.0
0.12	0.463	0.943	17.4
0.14	0.434	0.934	19.6
0.16	0.411	0.926	21.5
0.18	0.394	0.919	23.0
0.20	0.379	0.912	24.6
0.22	0.369	0.906	25.6
0.24	0.360	0.900	26.6
0.26	0.354	0.895	27.4
0.28	0.349	0.891	28.0
0.30	0.346	0.888	28.4
0.34	0.344	0.885	28.6
0.343	0.343	0.886	28.6

 $p = 0.007$

d	x	y	u
0.05	0.686	0.975	6.9
0.08	0.585	0.961	10.6
0.10	0.537	0.952	12.9
0.12	0.499	0.943	15.0
0.14	0.468	0.934	17.1
0.16	0.444	0.926	18.8
0.18	0.425	0.918	20.3
0.20	0.409	0.911	21.6
0.22	0.397	0.904	22.8
0.24	0.388	0.898	23.6
0.26	0.380	0.892	24.4
0.28	0.375	0.888	25.0
0.30	0.370	0.884	25.5
0.34	0.366	0.879	26.0
0.365	0.365	0.878	26.1

 $p = 0.008$

d	y	x	u
0.08	0.616	0.961	9.3
0.10	0.568	0.952	11.4
0.12	0.530	0.943	13.3
0.14	0.500	0.934	15.0
0.16	0.475	0.925	16.6
0.18	0.454	0.917	18.0
0.20	0.437	0.910	19.4
0.22	0.424	0.903	20.4
0.24	0.413	0.896	21.2
0.26	0.404	0.891	22.1
0.28	0.398	0.885	22.7
0.30	0.393	0.881	23.1
0.35	0.386	0.873	23.8
0.385	0.385	0.872	24.0

$p = 0.009$

d	x	y	a
0.08	0.642	0.961	8.4
0.10	0.595	0.952	10.4
0.12	0.557	0.943	11.9
0.14	0.526	0.934	14.2
0.16	0.502	0.925	14.9
0.18	0.480	0.917	16.2
0.20	0.463	0.909	17.4
0.22	0.448	0.902	18.5
0.24	0.436	0.895	19.4
0.26	0.427	0.889	20.1
0.28	0.420	0.883	20.7
0.30	0.413	0.878	21.3
0.35	0.404	0.869	22.1
0.40	0.402	0.866	22.3
0.402	0.402	0.866	22.8

 $p = 0.010$

d	x	y	a
0.08	0.666	0.960	7.5
0.10	0.620	0.951	9.2
0.12	0.583	0.942	10.7
0.14	0.551	0.933	12.2
0.16	0.525	0.925	13.6
0.18	0.504	0.917	14.8
0.20	0.486	0.909	15.9
0.22	0.471	0.901	16.8
0.24	0.458	0.894	17.7
0.26	0.448	0.888	18.5
0.28	0.440	0.882	19.1
0.30	0.433	0.876	19.6
0.35	0.422	0.866	20.5
0.40	0.418	0.861	20.9
0.418	0.418	0.861	20.9

 $p = 0.012$

d	x	y	a
0.10	0.661	0.951	7.7
0.12	0.625	0.942	9.0
0.14	0.593	0.933	10.3
0.16	0.567	0.924	11.5
0.18	0.544	0.916	12.6
0.20	0.526	0.908	13.2
0.22	0.512	0.900	14.3
0.24	0.497	0.893	15.2
0.26	0.485	0.886	15.9
0.28	0.476	0.879	16.5
0.30	0.469	0.874	16.9
0.35	0.455	0.861	17.9
0.40	0.448	0.854	18.5
0.446	0.446	0.851	18.6

 $p = 0.014$

d	x	y	a
0.12	0.657	0.942	7.8
0.14	0.627	0.933	8.9
0.16	0.602	0.924	9.9
0.18	0.580	0.915	10.8
0.20	0.561	0.907	11.7
0.22	0.545	0.899	12.5
0.24	0.531	0.892	13.3
0.26	0.518	0.884	13.9
0.28	0.508	0.878	15.1
0.30	0.500	0.871	15.0
0.35	0.484	0.858	16.0
0.40	0.476	0.848	16.5
0.45	0.471	0.843	16.8
0.471	0.471	0.843	16.8

$p = 0.016$

d	x	y	a
0.14	0.657	0.933	7.8
0.16	0.633	0.924	8.7
0.18	0.610	0.915	9.6
0.20	0.591	0.907	10.4
0.22	0.574	0.899	11.1
0.24	0.560	0.891	11.8
0.26	0.547	0.883	12.4
0.28	0.536	0.876	13.0
0.30	0.528	0.870	13.9
0.35	0.511	0.855	14.4
0.40	0.500	0.844	15.0
0.45	0.495	0.838	15.3
0.493	0.493	0.836	15.4

 $p = 0.018$

d	x	y	a
0.14	0.682	0.933	7.0
0.16	0.658	0.924	7.8
0.18	0.636	0.915	8.6
0.20	0.617	0.906	9.3
0.22	0.601	0.898	9.9
0.24	0.586	0.890	10.6
0.26	0.573	0.883	11.2
0.28	0.562	0.875	11.7
0.30	0.553	0.869	12.1
0.35	0.534	0.853	13.1
0.40	0.522	0.844	13.8
0.45	0.515	0.833	14.1
0.50	0.513	0.829	14.2
0.513	0.513	0.829	14.2

 $p = 0.020$

d	x	y	a
0.15	0.680	0.924	7.1
0.18	0.659	0.915	7.8
0.20	0.640	0.906	8.4
0.22	0.623	0.898	9.1
0.24	0.609	0.890	9.6
0.26	0.596	0.882	10.2
0.28	0.585	0.875	10.6
0.30	0.575	0.868	11.1
0.35	0.556	0.852	12.0
0.40	0.543	0.839	12.6
0.45	0.535	0.829	13.0
0.50	0.531	0.824	13.2
0.531	0.531	0.823	13.2

 $p = 0.025$

d	x	y	a
0.22	0.672	0.897	7.3
0.24	0.656	0.889	7.9
0.26	0.644	0.881	8.3
0.28	0.632	0.873	8.7
0.30	0.622	0.866	9.1
0.35	0.602	0.849	9.9
0.40	0.587	0.834	10.5
0.45	0.578	0.823	10.9
0.50	0.571	0.815	11.2
0.55	0.569	0.811	11.4
0.569	0.569	0.810	11.4

$$p = 0.030$$

d	x	y'	z
0.26	0.682	0.880	7.0
0.28	0.669	0.872	7.4
0.30	0.660	0.865	7.7
0.35	0.639	0.847	8.5
0.40	0.623	0.831	9.1
0.45	0.612	0.819	9.5
0.50	0.605	0.809	9.8
0.55	0.601	0.802	10.0
0.60	0.600	0.800	10.0

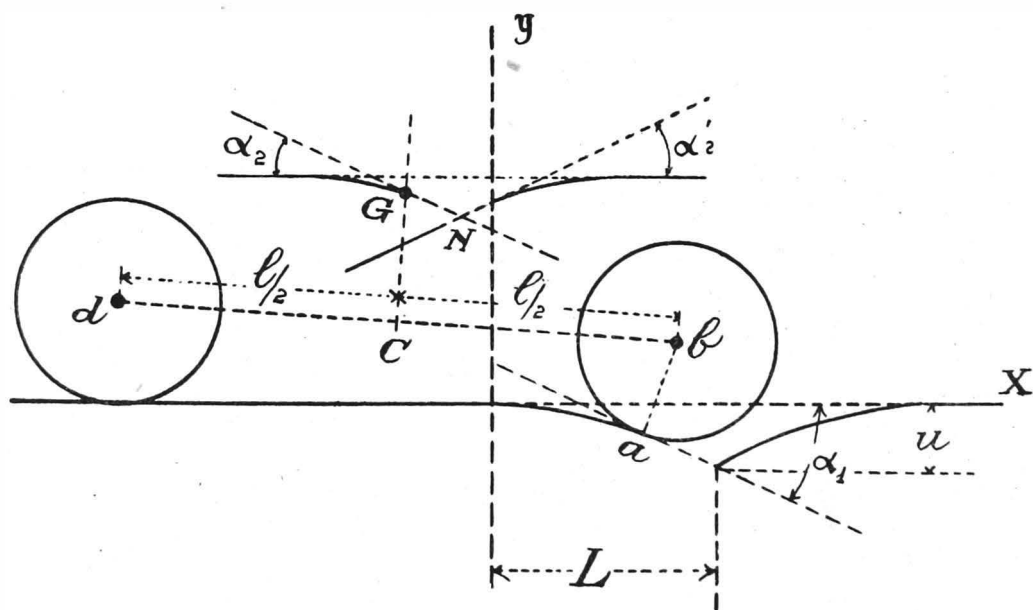
Bușteni 15/7 1907

Ing. C. NICULESCU

Aprecierea rezistenței trenurilor

datorită denivelărilor la rosturi

În mișcarea vehiculelor pe o linie ferată traverșiul întrebuițat pentru menținerea lor în mers cu o viteză anumită depinde și de buna sau reaua stare a căii. Printre pierderile de traverșiul rezultate din denivelările căii se deosebesc acele ce se produc la trecerea în dreptul rosturilor. În restul corpului șinei denivelările se racordează



prin părți care fac ca centrul de greutate al vehiculului să-și schimbe mai treptat, mai puțin brusc direcțiunea pe curba pe care se mișcă. Denivelările la rosturi însă se prezintă mai apropiat ca puncte de rebrusment ale profilului feței de rulagiu a șinei.

Să evaluăm punându-ne în anumite condițiuni, cu ajutorul unor ipoteze și prin mijloace simple această pierdere de travaliu. Prin ipoteze simple căci circumstanțele în care se produce faptul sunt foarte felurite și ipoteze deosebite între oare-care limite pot fi considerate ca reprezentând o mijlocie valabilă.

Considerăm mișcarea vagoanelor cu două osii.

Presupunem profilul suprafeței de rulment a șinei o linie dreaptă curbându-se după o parabolă cu axul perpendicular pe aceasta dreaptă către punctul jos în dreptul rostului.

Ecuția parabolei.

$$Y = -\frac{m}{2} X^2$$

Curba, ce va descrie punctul b , centrul circomferenței roții, va avea în acest punct aceiași tangentă ca și parabola în punctul a corespunzător lui b .

Coordonatele x_2 și y_2 ale punctului b satisfac relațiunile, x_1 și y_1 fiind coordonatele punctului a și r raza roții la suprafața de rulagiu.

$$y_2 - y_1 + \frac{dx_1}{dy_1} (x_1 - x_2)$$

$$(y_2 - y_1)^2 + (x_2 - x_1)^2 = r^2$$

Avem dar

$$(dy_2 - dy_1) (y_2 - y_1) + (dx_2 - dx_1) (x_2 - x_1) = 0$$

$$\frac{dy_2 - dy_1}{dx_2 - dx_1} = \frac{dy_1}{dx_1} = \frac{dy_2}{dx_2}$$

Să însemnăm cu x_3 și y_3 coordonatele punctului c la jumătatea liniei bd .

Avem

$$x_3 = x_2 - \frac{1}{2} \sqrt{l^2 - (r - y_2)^2}, \quad y_3 = \frac{1}{2} (R + y_2),$$

l fiind distanța bd .

Fie x_4 și y_4 coordonatele centrului de greutate G , al masei vagonului. Acest centru se găsește pe o perpendiculară în punctul c la linia db (vagonul simetric încărcat) și la o distanță k de această linie. Avem relațiunile următoare:

$$y_4 - y_3 = \frac{\sqrt{l^2 - (r - y_2)^2}}{r - y_2} (x_4 - x_3)$$

$$(y_4 - y_3)^2 + (x_4 - x_3)^2 = k^2$$

De unde

$$x_4 - x_3 = \frac{k(r - y_2)}{l}$$

$$y_4 - y_3 = \frac{k\sqrt{l^2 - (r - y_2)^2}}{l}$$

Diferențiind avem :

$$dy_4 = dy_3 + \frac{k(r - y_2)}{l\sqrt{l^2 - (r - y_2)^2}} dy_2$$

$$dx_4 = dx_3 - \frac{k}{l} dx_2$$

Dar :

$$dy_3 = \frac{1}{2} dy_2$$

$$dx_3 = dx_2 - \frac{1}{2} \frac{x - y_2}{\sqrt{l^2 - (x - y_2)^2}} dy_2$$

Înlocuind în valorile lui dx_3 și dy_4 avem :

$$dy_4 = dy_2 \left(\frac{1}{2} + \frac{k(r - y_2)}{l\sqrt{l^2 - (r - y_2)^2}} \right) \quad (1)$$

$$dx_4 = dx_2 \left(1 - \frac{r - y_2}{\sqrt{l^2 - (r - y_2)^2}} \frac{dy_2}{dx_2} - \frac{k}{l} \frac{dy_2}{dx_2} \right) \quad (2)$$

$$y_2 \text{ are valoarea } y_1 + \frac{r}{\sqrt{1 + m^2 \times 1^2}}$$

Cu T și T' am însemnat pe figură tangentele în punctul N la curba ce descrie centrul de greutate G , făcând între ele un unghi $= 2\alpha_2$ (facem $\alpha_2 = \alpha'_2$ aceste două unghiuri diferind puțin în cazul nostru).

Fie V viteza trenului pe care o luăm ca viteză a punctului G , pe direcțiunea T în punctul N . Componenta vitezei pe o direcțiune perpendiculară la direcțiunea T' c :

$$V \sin 2\alpha_2$$

Numind m masa al cărui centru de greutate c G , la trecerea unei osii la pantă se pierde travaliul

$$\frac{1}{2} m (V \sin 2\alpha_2)^2$$

Când vagonul parcurge o distanță egală cu lungimea unei șine, dacă distanța între osii e deosebită de lungimea unei șine, fie-care din cele două osii trece o dată la rost. Trivialul pierdut e deci

$$m (V \sin 2 \alpha_2)^2$$

și, λ fiind lungimea unei șine, pe unitatea de lungime de cale parcursă

$$Tr = \frac{m}{\lambda} (V \sin 2 \alpha_2)^2 \quad (3)$$

Când distanța l între osii e egală cu lungimea unei șine sau un multiplu exact al acesteia, ceea-ce pentru vagoane cu 2 osii în practică nu se întâlnește, atunci centrul de greutate G , descrie o curbă identică cu c și b și în acest cas $\alpha_1 = \alpha_2$. Deci trivialul pierdut c

$$Tr = \frac{m}{2 \lambda} (V \sin 2 \alpha_1)^2 \quad (4)$$

Să căutăm valoarea lui x_1 pentru care centrul de greutate G , își schimbă brusc direcțiunea pe curbă ce descrie. Abscisa x , e dată de relația

$$x_1 + \frac{r m x_1}{\sqrt{1 + m^2 x_1^2}} = L$$

L având însemnarea arătată în figură. Ne punem în cazul, u fiind $= y_1$ pentru $x_1 = L$

$$L = 400 \text{ mm.} \quad u = -2 \text{ mm.} \quad r = 450 \text{ mm.}$$

$$\text{atunci } m = \frac{1}{40000} \text{ și ecuația (5) devine}$$

$$\frac{450^2 x_1^2}{40000^2} = (400 - x_1)^2 \left(1 + \frac{x_1^2}{40000^2} \right).$$

Ecuația de gradul al 4-lea. Termenul $\frac{x_1^2}{40000^2}$ fiind însă mic

față de 1 căci valoarea lui x_1 ce căutăm nu poate fi mai mare ca 400, îl putem neglija și ecuația de gradul al 2-lea

$$\frac{450 x_1^2}{40000^2} = (400 - x)^2$$

ne dă o soluțiune aproximativă

Avem cu aproximație mai mică ca 1 mm.

$$x_1 = 396 \text{ mm.}$$

ecuația parabolei ne dă $y_1 = -1,96$ mm.

y_2 este apropiat egal cu $r + y_1$ și $r - y_2 = -y_1 = 1,96$ mm.

Raportându-ne la valorile lui l și k ce se pot întâlni în practică vedem că ecuațiunile (1) și (2) se pot scrie, neglijând termenii mici față de cei ce îi păstrăm

$$d y_4 = \frac{1}{2} d y_2$$

$$d x_4 = d x_2$$

$$\frac{d y_4}{d x_4} = \frac{1}{2} \frac{d y_2}{d x_2} = \frac{1}{2} \frac{d y_1}{d x_1}$$

$$\text{Ori } t g \alpha_1 = \frac{d y_1}{d x_1} = -m x_1 = -\frac{396}{40000} = -0,0099$$

$$t g \alpha_2 = \frac{d y_4}{d x_4} = -\frac{0,0099}{2} = -0,00495$$

Din cauza valorii mici a unghiului α_2 putem pune

$$t g \alpha_2 = \sin \alpha_2 \text{ și } \sin 2 \alpha_2 = 2 \sin \alpha_2^2$$

Introducând în formula (3) în care înlocuim pe m prin $\frac{P}{g}$,

P greutatea masei m , g accelerația gravitației și făcând $V = 20000$ kgr. $\lambda = 9$ m și $V = 15$ m/sec. avem

$$Tr = \frac{20000}{9 \cdot 9,81} (15 \cdot 2 \cdot 0,00495)^2 = 4,98 \text{ kgr. metri/m.}$$

Dacă termenul

$0,08 P V$ kgr. metri/m. (P în tone, V în km./oră) al formulei experimentale, care dă rezistența unui tren în mers, exprimă rezistența datorită tuturor inegalităților căci, traverselor rău lucrate etc., valoarea găsită de 4.98 kgr. metri/m. este $\frac{1}{17}$ din această resis-

tență; însă în afară de denivelarea de 2 mm. la rost am presupus calea în perfectă stare, rezistentă și stabilă.

Este de notat modul cum crește cantitatea travaliului pierdut când crește valoarea denivelării. Acesta reiese din expresia

$$Tr = \frac{P}{\lambda g} \left(V \cdot 2 \cdot \frac{u \cdot x_1}{L^2} \right)^2$$

Ast-fel dacă menținem cele-lalte date însă facem $u = -3$ m/m și $u = -4$ mm.

$$\text{găsim } Tr = \frac{20000}{9 \times 9,81} (15. 2. 0,00735)^2 = 11 \text{ kgr. m./m.}$$

$$\text{respectiv } Tr = \frac{20000}{9 \times 9,81} (15. 2. 0,0098)^2 = 19 \text{ kgr. m./m.}$$

Pentru a obține o creștere egală în valoarea traviului pierdut nu prin creșterea denivelării ci prin aceea a vitezei trebuie să trecem de la $V = 15$ m./sec (54 km./oră) la $V = 22$ m./sec (79 km./oră) sau 29 m./sec (104 km./oră).

Rezultatul cercetării dă seamă de fapte care în realitate se produc în condițiuni numai apropiate de cele admise ; se poate conchide totuși că rezistența ce întâmpină trenul în mers crește repede cu denivelarea.

TRAIAN RIPIANU

Inginer în Serviciul Intreținerii C. F. R.

Extrase din reviste streine

Construcțiuni

Intrebuințarea clorurei de calciu pentru a împiedica înghețarea mortarurilor a făcut obiectul unor serii de încercări, de cari dă seamă în „Engineering Record” Richard Meade autorul lor.

În România, se adaugă în apă pentru același scop sare (clorură de sodiu); soluția de 20 la sută îngheață abia la -14° C, soluția tot așa de concentrată de clorură de calciu nu numai că îngheață mai greu, la -18° C, dar prezintă și avantajul că sporește și gradul de impermeabilitate a zidăriei.

Iată în rezumat încercările făcute pentru a dovedi aceasta:

Brichete dosate 1 ciment, 2 la 3 nisip și 0, 2, 4 și 6 la sută clorură de calciu au fost parte supuse afară neîntrerupt la temperaturi de -15° C până la -18° C, parte păstrate în laborator și în fine parte alternativ afară noaptea pe un frig de -16° C în mijlociu și ziua în laborator la $+22^{\circ}$ C.

Rezultatele au fost următoarele la rupere după 7 și 28 zile:

Clorură de calciu	Rezistențe pe cm^2 la Brichete expuse continuu		Rezistențe pe cm^2 la Brichete expuse discontinuu	
	după 7 zile	28 zile	după 7 zile	28 zile
—	kgr.	kgr.	kgr.	kgr.
0 la sută	9.5	15.7	16.8	21.6
2 „	15.7	25.1	23.1	28.8
4 „	14.6	23.6	22.0	25.2
6 „	13.3	18.7	21.0	23.8

Rezultă concluzia că rezistența maximă se obține cu 2 la sută în amestec clorură de calciu sau servind de apă cu 20 la sută clorură care scade temperatura de înghețare a apei la -18° C.

Sporirea impermeabilității a fost verificată luând plăci de mortar 1 : 3 uscate în timp de 14 zile la aer și punându-le în urmă în apă timp de 24 ore. Mortarul fără clorură de calciu absorbea 7.5 la sută apă, pe când cel cu 2 la sută clorură, absorbea numai 3.7 la sută.

Sondarea lucrărilor în beton, a fost preconizată și aplicată în America pentru a constata dacă betonul este executat în bune condițiuni și are rezistența considerată la întocmirea proiectului.

Se întrebuințează un instrument ce permite a scoate epruvete, analog cu acel întrebuințat la sondarea stâncilor.

Avantajul este că înlesnește controlul asupra persoanelor însărcinate cu supravegherea lucrărilor și totodată previne lucrarea defectuoasă fiind-că ori-ce antreprenor nu va risca a executa neglijent când faptul se poate constata atât de repede și sigur.

Poduri

Poduri în beton armat cu trei articulațiuni pentru cale ferată a fost executate la Berlin cum sunt descrise în „Zeitschrift für Bauwesen“.

Deschiderea este 24 metri, săgeată de 2.10; grosimea maximă între 2 articulațiuni este 0.75 m.

— Articulațiunile sunt cu rotule metalice; articulațiunea de la cheie expusă variațiunilor brusce provocate de trecerea trenurilor a fost dimensionată mai larg de cât indica calculul; armatura bolții este cu o deosebită atențiune studiată în vederea unei solidarități perfecte cu saboturile articulațiunilor; articulațiunile erau protejate cu zidărie acoperită cu carton elastic și o placă de cupru care permite mișcarea între cele 2 tronsoane.

Betonul, compus din ciment Portland, nisip grăunțos și petriș de porfir, era dosat în mod variabil după presiunea ce avea să suporte și anume:

1 : 6 : 6	când rezistența minimă cerută era	36 kgr./cm. ²
1 : 5 : 5	„ „ „ „ „	75 „
1 : 3 : 3	„ „ „ „ „	108 „
1 : 2 : 2 ¹ / ₂	„ „ „ „ „	155 „

Cintrele au fost încărcate mai întâi cu materiale de construcțiune în cantitate suficientă pentru a da o sarcină echivalentă cu

greutatea bolților ; s'au redus ast-fel efectele vătămătoare ce poate da tasarea cintrelor după ce bolțile sunt executate.

Betonarea s'a făcut în mod neîntrerupt 50 ore începând cu panourile de la naștere, apoi cele lângă cheie și în urmă panourile intermediare între articulațiuni.

Betonul pentru bolți — 310 m. c.—cu dosaj de $1 : 2\frac{1}{2} : 2\frac{1}{2}$, a fost plătit cu 79 fr. metru cub inclusiv cintrele ; ferăria s'a plătit deosebit cu 33 centime kilogramul.

Căi ferate

Exploatarea căilor ferate a statului prusian ne interesează întru cât ne dă exemplul celei mai mari rețele de cale ferate administrată de stat, adică sub acelaș regim ca la noi.

Inginerul H. Macco, a publicat un studiu remarcabil asupra acestei exploatări, începând cu o schițare istorică și continuând cu o expunere asupra *traficului de călători, traficului de mărfuri, materialului rulant* (locomotive și vagoane) pentru a încheia cu *rezultatele financiare* și regimul *personalului*.

Istoric asupra dezvoltării Căilor ferate prusiene — Pe când la sfârșitul anului 1850, adică tocmai un sfert de veac de la 27 Noembrie 1825, ziua deschiderii primei căi ferate cu locomotiva între Stokholm și Wachingtom (Englitera), lungimea căilor ferate normale principale și secundare în Persia era de 568,76 km., din cari numai $\frac{1}{6}$ exploatate pe socoteala statului prusian ; în 1906 erau 33.552,09 km., din cari 2070.56 km., căi ferate particulare. Rețeaua de căi ferate din întreaga lume fiind ceva mai mult ca 800.000 km., Prusia intră cu $3\frac{3}{4}\%$. Căile ferate private aveau în 1880 o lungime de 8.350,40 km., așa dar aproximativ $\frac{1}{2}$ din lungimea de 19.653,63 km., din acel timp. În urma trecerei la stat pe un picior mare între 1882—84, căile ferate private se reduceră la 2000 km. mulțumită energiei ministrului v. Maybach (legea din 1879, 1882 și 1884) ; iar în 1891 ajunseră la minimul de 1693.40 km., pentru a ajunge din nou mai târziu la 2000 km. De la 1880 statul prusian a devenit proprietarul a 15.030,38 km., de linii principale și 1863.35 km. de linii secundare. Din toate căile ferate de supt administrația statului în 1906 erea 38.75% , cu două și mai multe căi.

De mare importanță pentru economia națională sunt căile ferate mici (vicinale) construite analog cu cele secundare conform legii din 28 Iulie 1892 din cari aproape 50% cu cale normală, precum

și liniile tramvaic. Lungimea de exploatare la 31 Martie 1907 a celor vecinale era de 7905.92 km., iar a celor de tramvaie de 2526.87 km.

Pentru 160 căi vecinale cu o lungime de 6541.13 km. până la finele anului 1907, statul a acordat un ajutor de 83.377,037 Mărci.

Traficul călătorilor.—În 1883 au fost transportate 132,159,383 persoane, ceea-ce face 3.874.236.532 persoane kilometri, cu un venit de 3.40 pf. de persoană kilometru. În 1906 numărul persoanelor transportate a fost de $6\frac{1}{2}$ ori mai mare (853.994.940), iar numărul de persoane km. de 5 ori mai mare (20.079.497.881); în schimb însă venitul pe pers. km., s'a redus la 2.46 pf. Așa dar azi se voiajează mai des, dar relativ pe distanțe mai scurte și cu $\frac{1}{3}$ mai ieftin. Numărul persoanelor kilometri merge paralel cu mișcarea situațiunei economice. El se ridică și se coboară într'o linie ondulată, care corespunde cu oscilațiunile situațiunei economice, cum se vede din tabloul următor:

Anul	Creșterea la % față cu an. prec. a per. km.
1890	12.1
1891	4.7
1892	0.2
1893	7.2
1894	1.41
1895	9.94
1896	9.47
1897	10.23
1898	8.42
1899	5.63
1900	7.52
1901	2.74
1902	4.17
1903	7.56
1904	6.35
1905	8.05
1906	8.19

Distribuția traficului de călători pe clase în 1906 e următoarea :

Clasa	Persoane transportate	Preț în pf.km	" „ din venit
I	2.466.414	7	3.73
II	81.822.545	4,5	20.44
III	373.634.563	3	40.97
IV	385.745.162	2	32.95
Militari	10.326.255	1	1.91

Este interesant de observat că rentabilitatea fie-cărei clasă de vagoane se prezintă în așa fel, că din cauza puținei folosințe a vagoanelor de cl. I. costul de regie pentru transportul călătorilor de cl. I. e îndoit mai mare ca costul de transport. Rentabilitatea se mărește în raport invers cu clasa, fiind cea mai favorabilă pentru cl. IV. Militarii de asemenea sunt transportați sub costul de regie.

Traficul de mărfuri. — C. F. prusiene calculează transportul mărfurilor sau după tariful de colete (categorii de mărfuri) sau după încărcări de vagoane complete.

La tariful de categorii de mărfuri se deosebesc:

1. O clasă generală cu costul pe tonă-kilometru după depărtare între 11 pf. (până la 50 km.) și 6 pf. (de la 501 km. în sus);
2. O clasă redusă cu 8 pf.;
3. O clasă generală pentru mare viteză cu taxe îndoite ca la 1, o clasă redusă pentru mare viteză cu taxele de la 1.

Pe lângă aceasta se percepe întotdeauna o taxă de expedițiune, care pentru 1 tonă variază după distanță între 1—4 mărci.

La încărcări de vagoane complete sunt trei tarife generale și trei tarife speciale. Afară de acestea mai sunt foarte multe tarife excepționale. Acestea din urmă sunt în realitate regula generală, căci în 1906 mărfurile transportate după ele cuprind 63,87 % din întregul trafic și anume 171 655 213 tone cu 20 877 886 414 tone-kilometri, la un total de 283 288 622 tone cu 32 688 778 649 tone-kilometri.

Venitul pe 1 tonă-kilometru al mărfurilor transportate după tarifele normale a fost de 5.28 pf.; iar acela al mărfurilor transportate după tarifele excepționale s'a ridicat la 2.59 pf.

Din totalitatea mărfurilor 40.31 % sunt cărbuni, cari în 1906 s'au transportat în o cantitate de 118 492 534 tone.

Tot în 1906 s'au transportat:

Produse agricole	43 031 618 tone
„ animale și animale	42 013 672 „
„ forestiere	19 208 797 „
„ industriale și miniere	187 635 645 „

Material rulant. — La finele anului 1906 c. f. prusiene dispuneau de peste 16 184 locomotive, 30 432 vagoane de persoane, 8 328 vagoane de bagaj și 347 410 vagoane de mărfuri.

O locomotivă a parcurs în medie pe anul 1906 o distanță de 47 440 km. Un vagon de persoană a parcurs în medie 55 532 ore km. și pe o axă de vagon de persoane a revenit 4—6 persoane.

Vagoanele de mărfuri au avut o capacitate de încărcare de 4 683 532 tone ceea-ce face 6.63 tone pe oră. Utilizarea medie pe an a unui vagon de marfă a fost de 157 163 tone-kilometri.

Rezultate financiare. — Veniturile și cheltuelile precum și excedentul pe 1906 au fost:

	M	%
Din traficul de persoane	509 633 330	37 38
„ „ „ mărfuri	1 235 759 471	66 16
Diverse.	122 474 728	6.56
Total	1 867 867 529	100 00
Cheltueli totale	1 169 773 093	
Excedent total	698 094 436	

Aceasta corespunde la un coeficient de exploatare (rap. între cheltuelile totale și venituri) de 62, 63 și la o dobândă de 7.48 % la capitalul întrebuințat.

Capitalul întrebuințat. — Pentru toate căile ferate, (35 342.93 km.) inclusiv cele de legătură fără trafic public a căror lungime nu intră în cifra de mai sus, s'a cheltuit până la finele anului 1906 un capital de 9 560 243 497 mărci ceea-ce face pe 1 km. 268 808 mărci

Această cheltuială se descompune ast-fel :

Exproprieri	870 510 038 mărci
Terasamente.	1 125 215 863 „
Poduri și podețe.	649 219 583 „
Suprastructura.	2 124 155 460 „
Stațiuni, clădiri.	1 241 551 908 „
Vagoane, locomotive	1 951 260 861 „
Cheltueli de administrație .	378 924 435 „

La sfârșitul anului 1906 datoria capitalului de cale ferată, ce urma să plătească dobândă și să se amortizeze cu 3.5 %, se urca la 2 712 247 000 m. Excedentul real a fost de 581 658 000 mărci.

Din această s'a plătit dobânzi și amortisment 2 414 000 mărci iar restul de 533 308 000 mărci s'a întrebuințat la alte cheltueli ale statului.

Regimul personalului. — Numărul ampoliaților în 1906 a fost de 240 345, a lucrătorilor de 207 690, ceea-ce dă un total de 448 035

Dintre ampolianți 9 381 nu aparțineau casei de pensiuni a statului, iar 77 044 persoane au fost întrebuințate ca ajutoare.

Dintre lucrători s'au întrebuințat 71 314 la mișcare, 73 994 la întreținere și 62 382 în ateliere.

Dam aci mai jos un tablou de numărul și atribuțiunile fie-cărui fel de funcționari precum și salariile anuale.

Număr	Funcțiune	Salariu anual
5	Directori ministeriali :	15 000 Mărci
3	administrativi cu cunoștințe de drept	
1	inginer civil	
1	„ mecanic	
22	Președinți ai serviciului central și ai direc-	
	țiunilor	11 000 Mărci
34	Consilieri :	
17	administrativi	
14	ingineri civili	
3	„ mecanici	
1	Director de c. f.	7 200 Mărci
413	Funcționari ai serv. central și direcțiunilor	4 200—7 200 Mărci
10	Ingineri civili și mecanici	3 600—5 700 „
		+1000 Mărci p. chirie
115	Inspectori de întreținere și mișcare . . .	3 600—5 700 Mărci
191	Ingineri de întreținere	2 700—3 600 „
21	Controlori tehnici	) 2 100—4 200 „
872	Secretari tehnici.	
106	„ de mișcare	) 1 500—3000 „
411	Asistenți de birou	
14 902	Mecanici de locomotive	1 400—2 200 „
6 649	Conductori și frânari	1 400—1 900 „
15 671	Fochiști	1000—1 500 „
29 876	Macagii, etc.	900—1 400 „
17 188	Cantonieri, gardieni	800—1000 „
1 561	Lucrători în serv. interior	) 1041 Mărci în medie
69 156	„ de manevră	
61 625	„ în ateliere	1 208 Mărci
72 540	„ de întreținere.	772 „

Electricitate aplicată

Sporirea factorului de încărcare în stațiunile centrale electrice este obiectul unui studiu interesant publicat de Ch. Nichols în „*Electrical World*“.

Să știe că factorul de încărcare, adică raportul între puterea mijlocie dezvoltată și puterea totală disponibilă în o centrală electrică,

influențează mult asupra costului unității de putere ; în special prețul iluminatului cu electricitate — chestiune de actualitate și pentru București — va putea fi redus cu atât mai mult cu cât factorul de încărcare va fi sporit prin întrebuințarea în cursul zilei a energiei de care dispune uzina centrală.

Tipografiile, atelierele mici de tâmplărie, ascensorii,—cari lipsesc sau nu funcționează în mai toate otelurile din București,—instalațiuni în ateliere de croitorie pentru mașinile do cusut, iată câți-va din numeroșii clienți citați în studiul menționat, care ar putea fi câștigați prin preț convenabil și stăruință din partea Societății de iluminat cu electricitate a orașului București.

Edilitate

Curățirea străzilor prin deosebite procedee sunt descrise în „*Engineering Record*“, Februarie și Martie 1908.

Praful străzilor, mai ales cel fin este eminentemente vătămător sănătății publice, germenii multor boale au fost găsiți în acest praf.

Măturatul străzilor nu ridică de cât o parte din praf cel gros și rămâne tocmai cel mai fin și mai primejdios ; la New-York s'a constatat că după măturat mai rămâne 3.5 până 160 litri pe 1000 metri patrați de pavaj.

De aceia *spălatul* străzilor se impune ca singurul mijloc eficace de curățirea lor.

Din punct de vedere al costului, comisiunea specială însărcinată la New-York cu studiul acestei chestiuni a stabilit pentru acest oraș :

Fr. 1,90 costul de măturat cu mașina pe 1.000 metri patrați

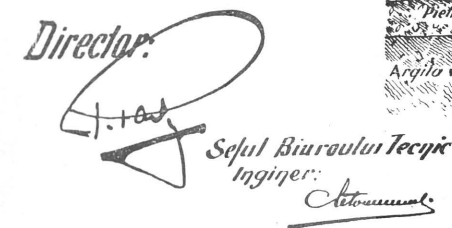
„ 1,68 „ „ „ cu mâna „ „ „ „

„ 1,50 „ „ „ spălat cu apă „ „ „ „

În stabilirea acestor prețuri s'a ținut seamă de cheltueli de primă instalare, amortisment, reparațiuni, dobânda capitalului și salarii ; apa a fost socotită cu 0,10 fr. metru cub.

Singurile piedici în unele orașe ar fi lipsa de apă, sau de canaluri largi, dar pretutindeni se caută a se înlătura aceste lipsuri.

Ministerul Lucr. Publice
 Direcțiunea
Serviciului de Poduri și Sosele



Tip de pod definitiv
boltit parabolic, de 30,00, deschidere,
aplicat la podurile peste "Siret", de la
Adjutul-Vechiu, Răcătan și Rocna.

Calculul elastic al arcului

Curbele de presiune.

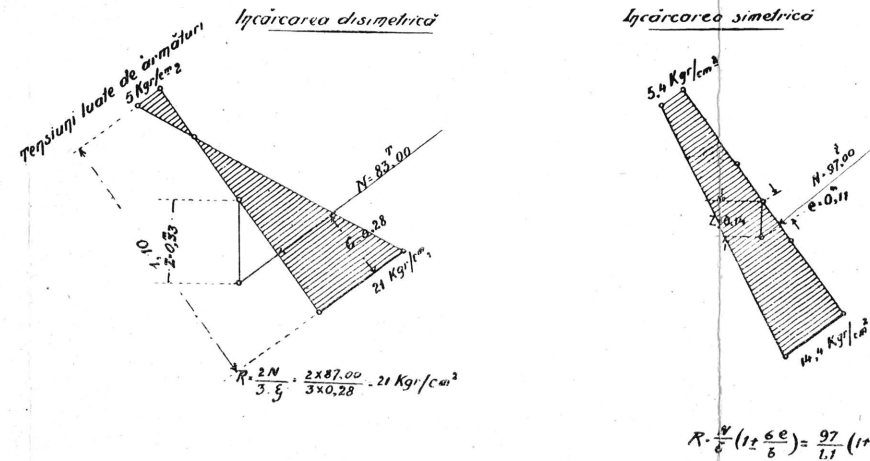
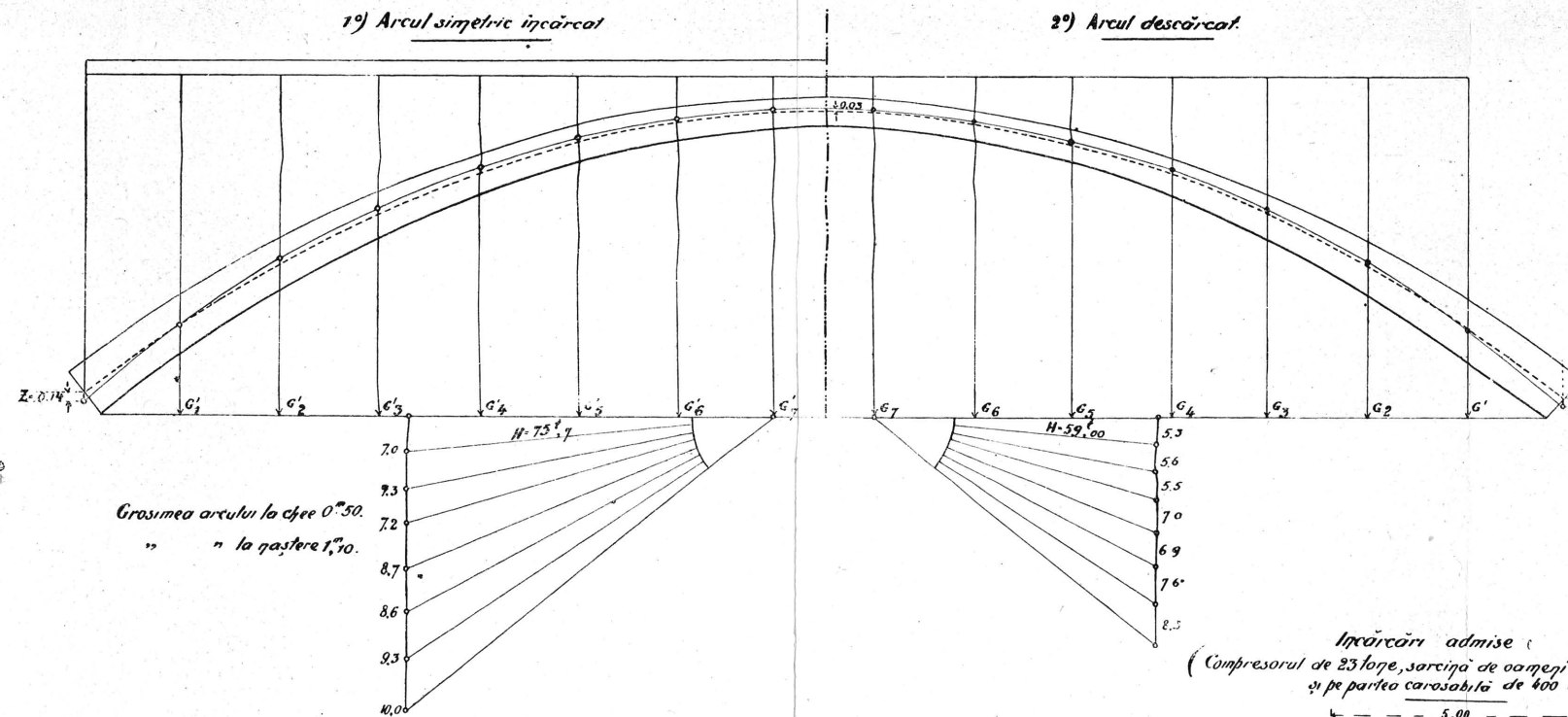
Director:

Șeful biroului tehnic
Inginer: *Chiriac*

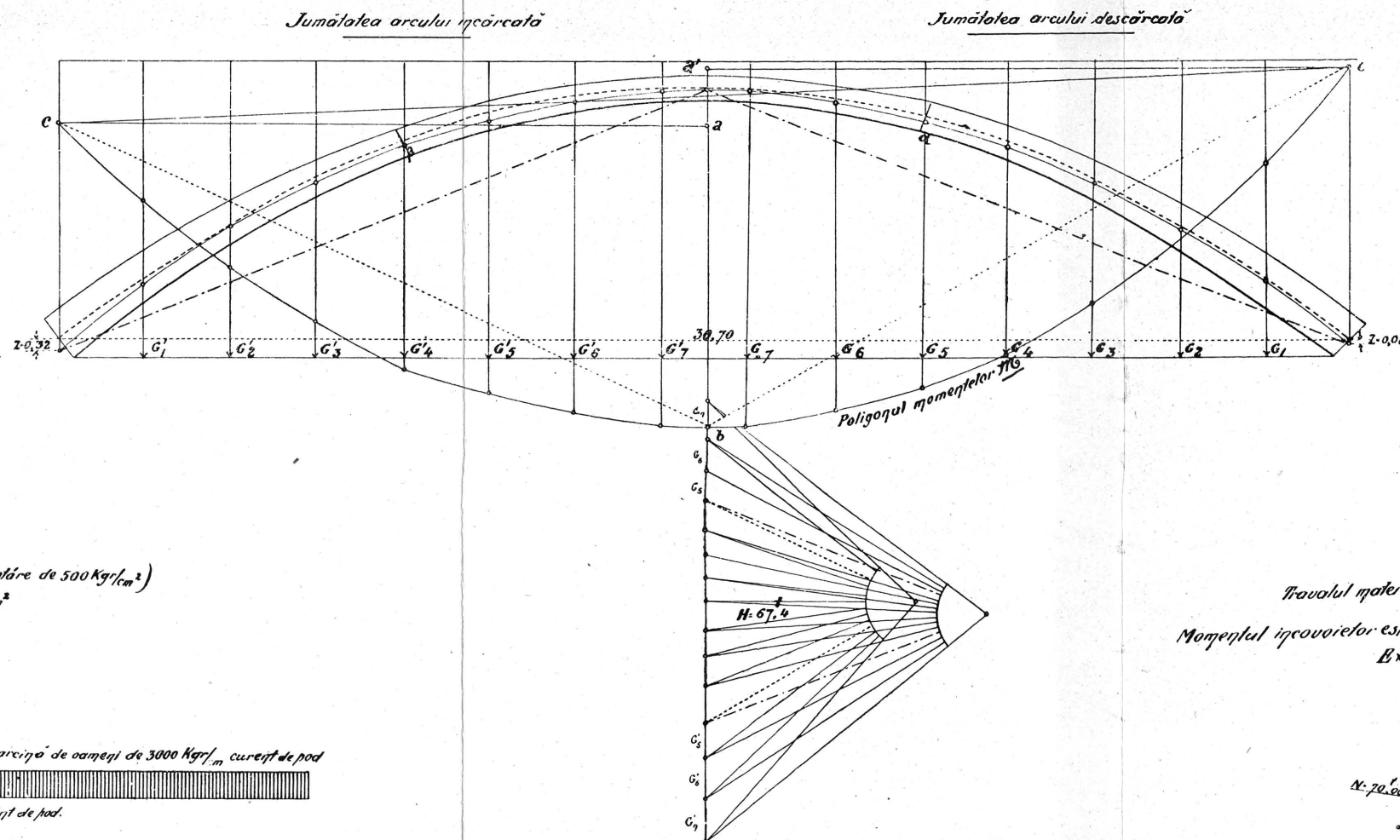
Inginer:

Stefan N. Măruș

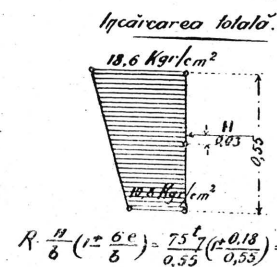
2) Încărcări simetrice



3) Încărcări disimetrice



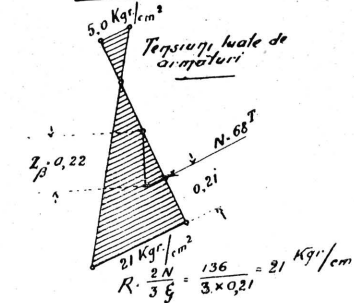
Trabalul materialului la rostul de la gâșterea



Trabalul materialului în rostul β (Încărcare disimetrică)

Momentul încovășelilor este: $M = M_0 - H_y - X_N - Y = 312 - 67,4 \times 4,60 - 0,57 \times 7,17 - 13,2 = -13,3 \text{ T.M.}$

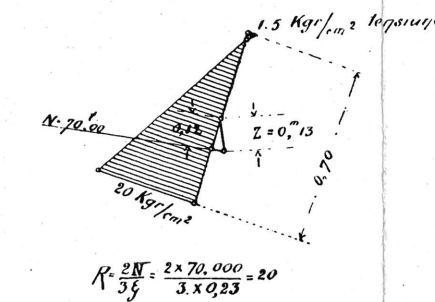
Depășirea curbei de presiune de fibra mijlocie $Z_\beta = \frac{13,3}{67,4} = 0,22$



Trabalul materialului la rostul α (Încărcare disimetrică)

Momentul încovășelilor este: $M = M_0 - H_y - X_N - Y = 355 - 67,4 \times 5,25 + 0,57 \times 5,12 - 13,2 = -30 \text{ T.M.}$

Excentricitate $Z_\alpha = \frac{30}{67,4} = 0,44$



Trabalii admise

Rezistența betonului la strivire: 25 kgf/cm^2

" " la întindere: 5 kgf/cm^2

Scara lungimilor pentru arc

" forțelor $1^{\text{cm}} = 10 \text{ tone}$

" momentelor $1^{\text{cm}} = 50 \text{ T.M.}$

" trabațiilor $1^{\text{cm}} = 10 \text{ kgf/cm}^2$

Engineer:
Stefan N. Mirea

Vederea stîlpului de pe pilă

Secțiunea longitudinală.

Secție transversală prin pilă.

Tip de pod boltit parabolic

de 30^{m.00} deschidere
aplicat la podurile peste Siret de la
Călugărele Vechi Răcătau, Roșna

Scara 5 cm. = 1 metru

Director

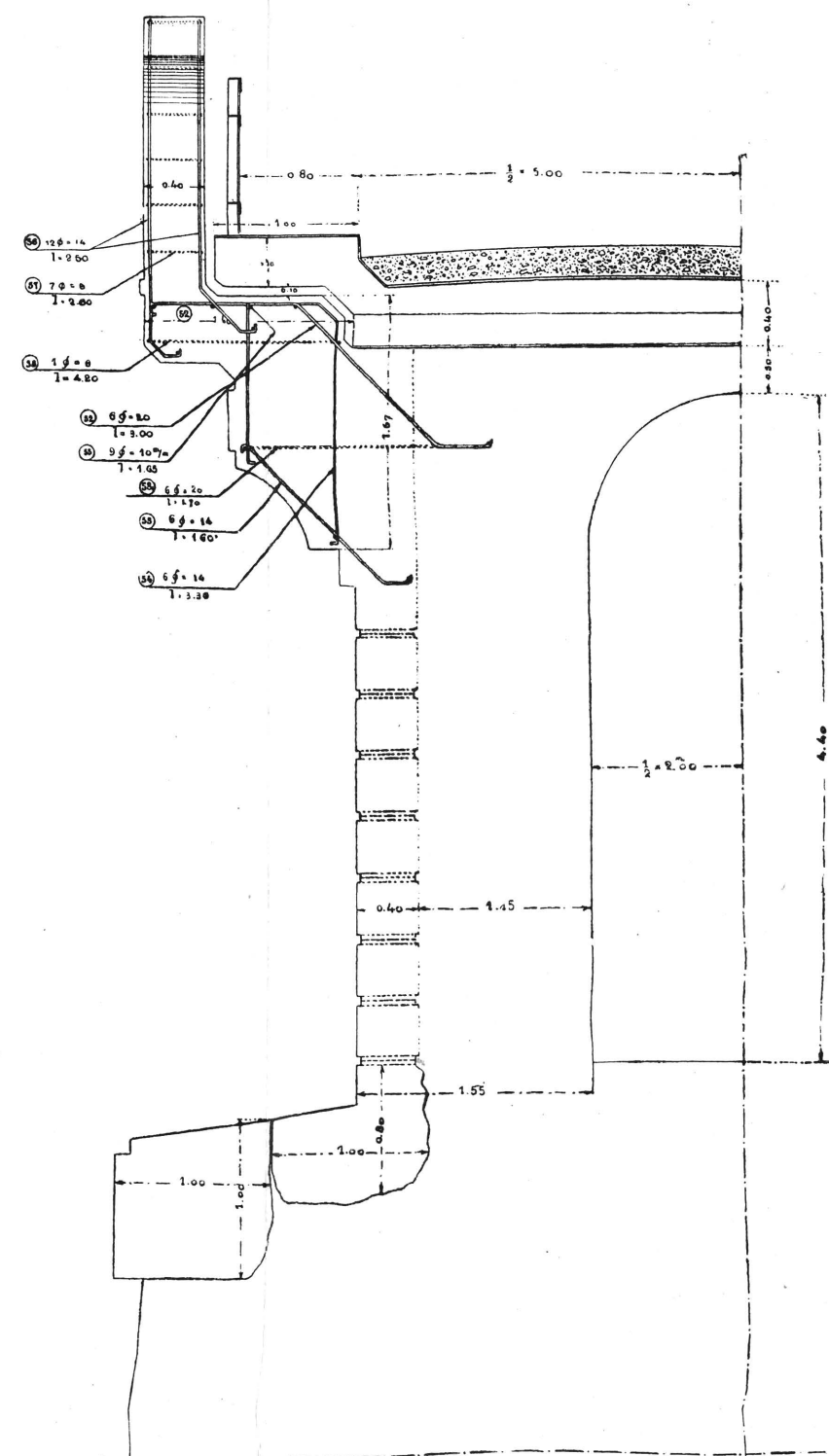
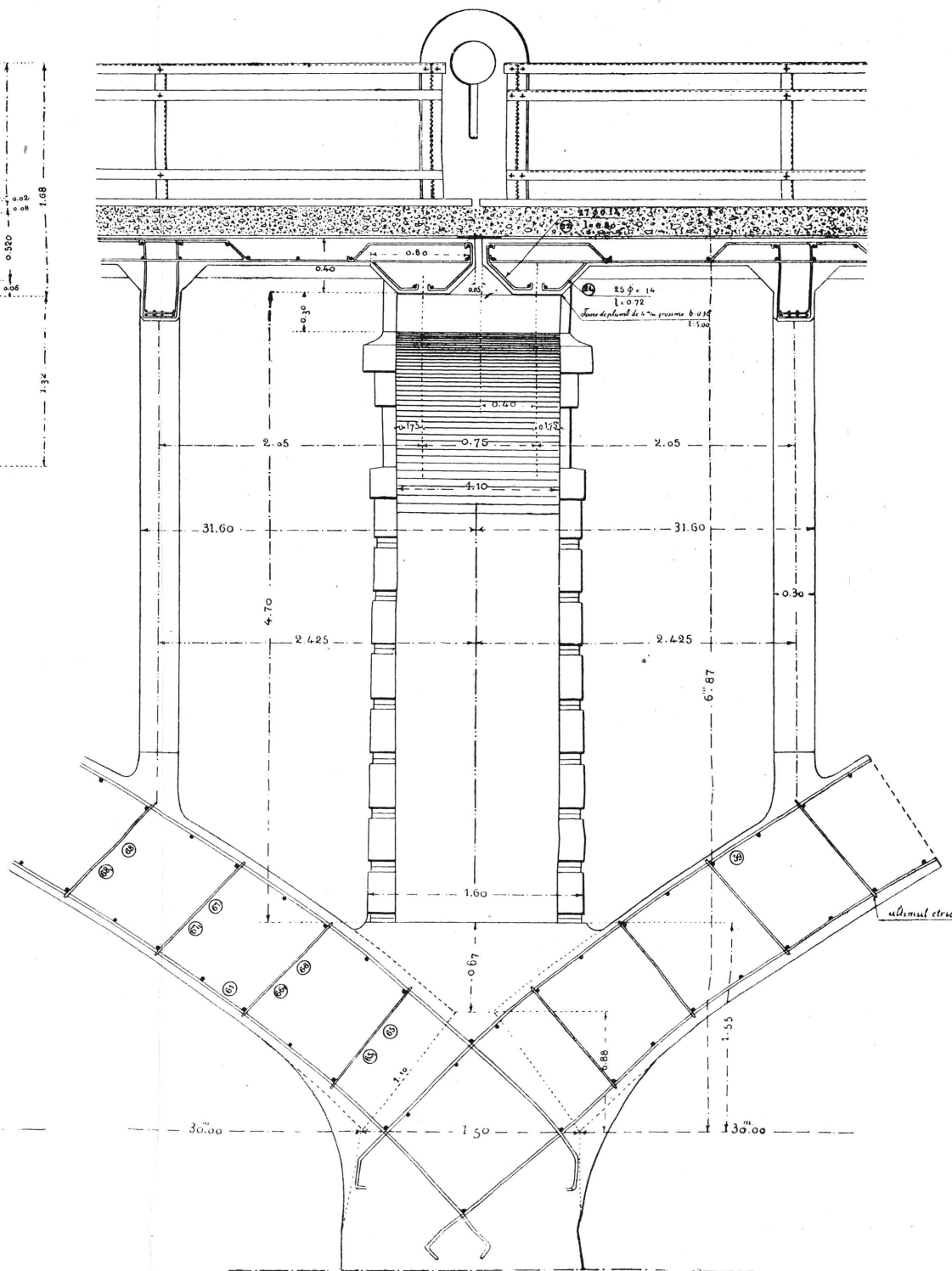
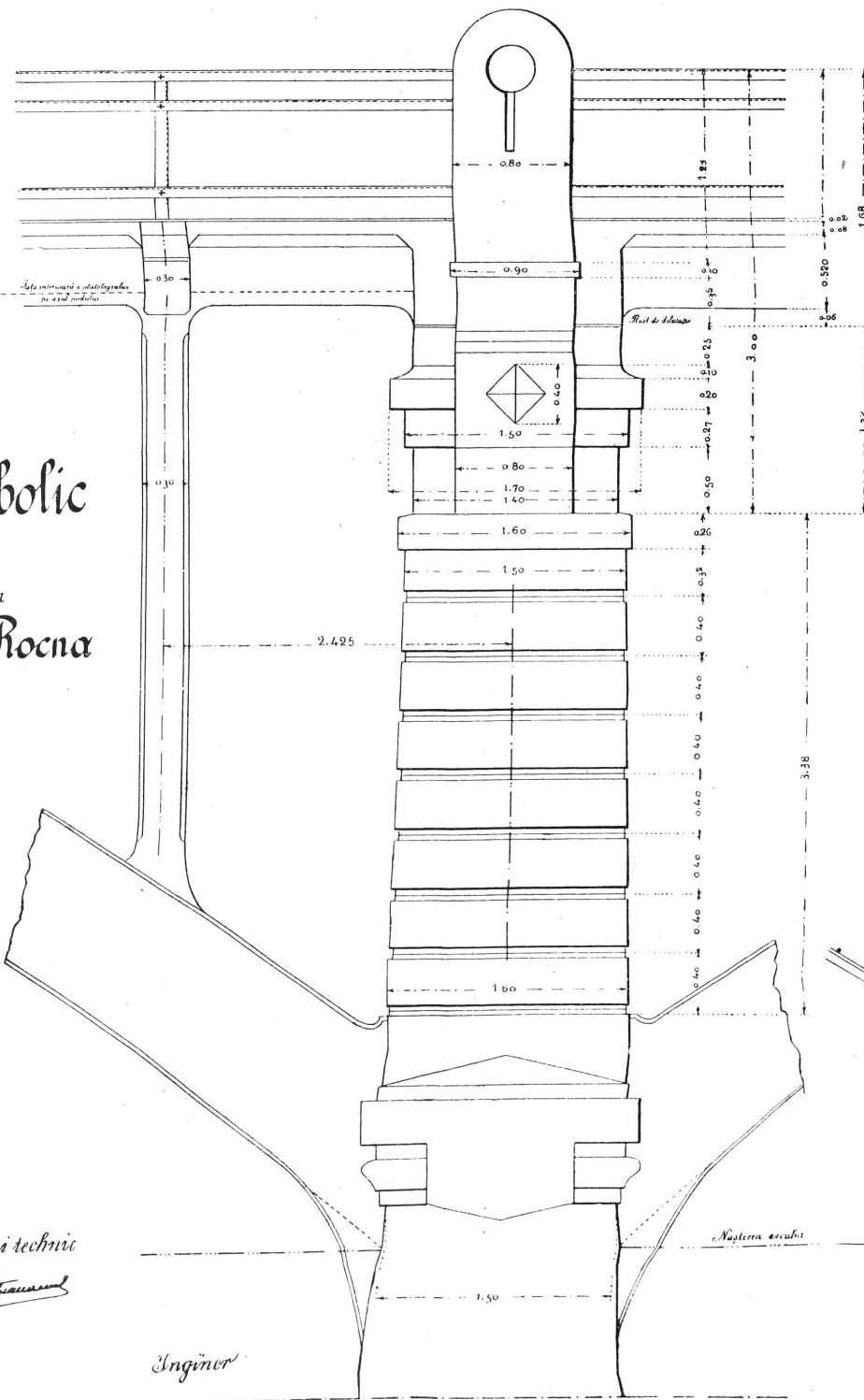
[Signature]

Șeful biroului tehnic
Inginer

[Signature]

Inginer

[Signature]



BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

PARTEA TECNICĂ

Ședința Comitetului dela 17 Maiu 1908

Ședința se deschide la ora 9¹/₄ seara sub președinția d-lui Președinte I. G. Cantacuzino, luând parte la ședință d-nii membri ai comitetului: Balaban, Constantinescu, Gallea, Gheorghiu, Ionescu, Popescu, Răileanu, Teodor și Voiculescu.

Se dă citire procesului verbal al ședinței dela 4 Februarie și se aprobă.

Se trece apoi la ordinea zilei.

D-l Președinte spune că conform hotărârei comitetului s'a căutat un alt local pentru Societate însă nu s'a găsit până acum nici unul care să corespundă trebuințelor noastre. Cu această ocazie ar fi de văzut ce trebuie să facem în chestiunea unui local propriu al nostru. O soluțiune ar fi să construim cu banii ce avem un local pe terenul nostru, însă sentimentul general este că acest loc este prea departe de centru; a cumpăra un teren central anume pentru aceasta, ar însemna să recurgem la o operație financiară întru cât capitalul ce avem nu ne e suficient și pentru cumpărarea locului și pentru construcție. Această operație financiară însă ar angaja Societatea și D-l Președinte declară că D-sa nu are curajul a o face. Deci n'ar rămânea de cât următoarele două soluțiuni: sau construim pe terenul nostru cu capitalul ce avem, sau păstrăm banii și plătim chiria din venit.

Spre a nu angaja viitorul, D-sa crede să se amâne tranșarea acestei chestiuni, iar pentru moment, negăsindu-se alt local, să rămânem tot aci, încheind contract pe termen de 5 ani cu un plus de aproape 1000 lei pe an peste prețul actual, însă cu clauza de a putea rezilia contractul ori când anunțând pe proprietară cu 6 luni înainte.

În aceste condițiuni d-l Președinte cere ca d-l casier Popescu să fie autorizat a trata cu proprietara actualului local încheierea unui contract în modul arătat.

Comitetul admite propunerea^a D-lui Președinte.

În chestiunea Albumului Româno-Bulgar, d-l Președinte comunică că D-l Duperrex s'a ocupat de chestiune și s'a ajuns la soluțiunea de a se comanda în străinătate albumul, în care caz am putea obține ceva prezentabil însă cu prețul de circa 13 lei albumul în loc de 10 cât s'a crezut la început.

Comitetul admite a se da curs afacerii pe baza costului de lei 4200 pentru 350 exemplare și încuviințează a se trimite foi de album de probă membrilor societății spre a se grăbi a se înscrie și cei ce au întârziat până acum.

D-l Președinte mai comunică că în chestiunea medaliei jubilară a Societății, lucrările pregătitoare sunt gata și rămâne de făcut o circulară membrilor spre a vedea câți se înscriu pentru această medalie spre a ști câte să comandăm. În privința costului se va trata mai întâiu asupra prețului matriței și apoi asupra prețului pe bucată. Cum matrița va rămâne Societății, D-sa cere autorizarea comitetului ca să contribue și Societatea la costul matriței, ceea-ce comitetul încuviințează.

D-l Președinte face cunoscut comitetului că din situația încheiată la 30 Aprilie 1908 rezultă că stăm destul de bine cu încasarea veniturilor.

D-l Casier face cunoscut că 7 titluri a 500 lei rentă amortibilă din averea Societății, au eșit la sorti și cere autorizarea comitetului de a cumpăra alte titluri în schimb, ceea-ce comitetul admite.

Apoi comitetul încuviințează a face schimb de publicație cu revista Rumano Esperantisto.

D-l Răileanu redactorul buletinului declară că pentru a spori suma actualmente insuficientă pentru buletin renunță la onorar; ar rămâne numai ca să se plătească corectorul, iar restul să se întrebuinteze pentru ca buletinul să apară cât mai bine atât ca planșe cât și ca materie plătindu-se unile cheltueli ale colaboratorilor.

D-l Președinte mulțumește d-lui Răileanu însă crede că trebuie menținut principiul ca redactorul să fie plătit și astfel fiind comite-

tul încuviințează ca onorarul să se plătească d-lui Răileanu, care este liber să-l întrebuințeze cum crede, cu observația că plata imprimatului este integral în sarcina societății.

Ședința se ridică la ora 10¹/₂.

Aprobată în ședința comitetului din 21 Iunie 1908.

Președinte, **I. G. Cantacuzino.**

Secretar, *I. D. Teodor.*

MEMORIU

ASUPRA CONSTRUCȚIUNEI ȘI RENTABILITĂȚEI LINIEI PLOEȘTI-SLOBOZIA

Descrierea liniei

O privire aruncată asupra întregii rețele de drumuri a țării românești ne arată imediat întinsul șes al Ialomiței ca cel mai lipsit de căi de comunicație.

În special în regiunea din dreptul satului Hătcărău și până aproape de Slobozia adică pe o întindere de aproximativ 85 kilometri, n'au legătură cu restul țării, bună parte din an; chiar orașelul Urziceni rămâne adesea izolat fiind legat cu București prin o șosea, care numai în parte este impetruită.

Toată această regiune este populată și bogată cum se va dovedi mai departe.

De aceia, construcțiunea liniei Ploești-Urziceni-Slobozia a fost hotărâtă încă din anul 1890. În anii 1891—1892 s'au făcut chiar studiile acestei linii și numai considerațiuni financiare au amânat începerea construcției până în primăvara anului 1906.

Importanța acestei linii însă nu constă numai în traficul local, ci ea este menită să scurteze, să ușureze și să eftimească scurgerea produselor și mărfurilor din valea Prahovei spre Constanța.

Într'adevăr comparând lungimea liniilor :

Ploești-Buzău-Faurei-Fetești-Constanța cu 279 kilm.

Ploești-Chitila-Ciulnița-Fetești-Constanța cu . . . 282 „

Ploești-Urziceni-Slobozia-Ciulnița-Fetești-Constanța 254 „

Vedem că noua linie este mai scurtă cu 25 km. — aproape 10 la sută. —

Dacă să face și legătura directă între Slobozia și Fetești, lungimea se reduce numai la 241 kilometri, adică cu 38 km, sau 14%.

Traseul liniei urmează aproape în linie dreaptă de la Ploești până la (Slobozia planul I) afară de încunjurările din dreptul orașului Urziceni și satului Muntenii-Buzău, încunjurări făcute în scop de a scoate linia din albia de inundație a Ialomiței.

Lungimea totală a liniei este 116 kilometri; are aliniamente de kilometri întregi și curbe puțin numeroase. Desvoltarea totală a curbelor este de 5 kilometri adică mai puțin de $\frac{1}{10}$ părți din lungimea totală a liniei.

Rampele și pantele nu depășesc nicăieri 0.005 m. pe metru.

Curbele au pretutindeni raze mai mari de 500 m.

Pentru a nu da loc la înzepeziri, s'au exclus aproape complet tăeturile, ast-fel că linia e aproape toată în împlinire. Rambleurile sunt mici și rare ori depășesc 2 m. de înălțime.

Profilul transversal admis are 6 metri lungimea platformei.

Lucrările de artă. sunt puțin numeroase :

Podul cel mai mare, peste râul Teleajen, în dreptul kil. 11+450 are o deschidere totală de 240 m. împărțite în trei deschideri de câte 80 m.

Podul peste apa Cricovului de la kilm. 36+050 are o singură deschidere de 80 m., ear podul peste pâraul Sărata din dreptul kilm. 52+400 de 20 m. deschidere.

Toate sunt cu tabliere metalice.

Celelalte lucrări de artă sunt neînsemnate și constau numai în podețe de 1.00, 2.00 și 5.00 m. deschidere.

Zidăriile tuturilor acestor poduri și podețe sunt a se executa în beton cu mortar de ciment; acolo unde nu au fost înălțimi suficiente pentru boltă s'a prevăzut tabliere de beton armat.

Calea va fi făcută cu șine de tip 30 însă de 13. 18 m. lungime așezate în linie curentă pe 22 traverse, ear în stațiuni la liniile de garagiu pe 16 traverse.

Stațiunile sunt în număr de 12 și au între ele distanțe variînd între 8—11 kilometri; ele sunt fie-care înzestrate cu cel puțin 6 linii de garagiu și sunt ast-fel amenageate ca să poată gara trenuri de câte 500 m. lungime.

Costul total probabil al construcției va fi după evaluăția generală de 15.892.000,00 lei, adică 137.000,00 lei pe kilometru.

Rentabilitatea liniei

Pentru a stabili rentabilitatea acestei linii vom avea în vedere veniturile probabile a transporturilor de călători și mărfuri, intrate

sau eșite din localitățile traversate de linie, precum și acele îndreptate de la Ploești spre Constanța; din care vom scădea cheltuețele de exploatare, stabilind astfel beneficiile care probabil le va da:

A) *Veniturile probabile*

Veniturile se compun din două părți.

1. Veniturile traficului de călători.
2. Veniturile traficului de mărfuri.

Tabloul următor dă populațiunea după recensământul general din Decembrie 1899, a localităților coprinse într-o zonă de 5 kilometri de ambele părți a liniei, precum și o cincime din populațiunea localităților, care de-și situate afară de această zonă, totuși vor contribui, într-o măsură mai restrânsă, la traficul liniei.

Pentru stabilirea traficului, vom admite cifra redusă de 3 călători expediați și sosiți pentru fie-care locuitor:

$$67.500 \times 3 = 202.500 \text{ călători}$$

Pe considerațiunea că mișcarea călătorilor, se face între stațiunile liniei însăși, vom avea, pentru distanța medie parcursă de fie-care călător, jumătate din lungimea liniei, adică $\frac{116}{2} = 58$ kilometri.

Traficul de călători se vor compune prin urmare din:

$$202.500 \times 58 = 11.745.000 \text{ călători kilometri.}$$

Admițând pentru clasificarea călătorilor, următorii coeficienți:

2°/o	Călători în Clasa I	sau	4.050
10°/o	" " " II	"	20.250
88°/o	" " " III	"	178.200
Total . . .			<u>202.500</u>

Venitul din traficul de călători va fi, luând, pentru costul transportului, taxa corespunzătoare la distanța de 58 kilometri, din tariful de călători în vigoare pe Căile ferate în exploatare de Stat:

Cl. I	4.050 călători à 5.45 lei	22.072.50
Cl. II	20.250 " " 3.95 "	79.987.50
Cl. III	178.200 " " 2.75 "	<u>490.050.00</u>
Venit total al traficului de călători . . .		592.110.00

$$\text{Venit pe kilometru } \frac{592.110}{116} = 5.104.40 \text{ lei.}$$

2. — *Traficul de Mărfuri*

Tablourile precedente dau după statistica Ministerului de Domenii, suprafețele principalelor culturi pe anul 1903 din comunele străbătute de linie în județele Prahova, Ilfov și Ialomița, și admițând ca producțiune pe hectar pentru diferitele culturi cifrele următoare:

Grâu 20 hectolitri pe hectar

Secară 20 " " "

Orz 20 " " "

Ovăz 20 " " "

Porumb 20 " " "

Rapiță 8 " " "

Fasole 10 " " "

Meiu 20 " " "

Fâneată naturală 20 Quintale metrice pe hectar

Fâneată artificială 30 " " " "

Ast-fel se capătă ca producțiune anuală a regiunii străbătută de linie:

Grâu	79.576	Hectare	a 20	Hectolitri	=	1.591.520	Hectolitrii
Secară	1.307	"	a 20	"	=	26.140	"
Orz	15.385	"	a 20	"	=	307.700	"
Ovăz	8.526	"	a 20	"	=	170.520	"
Porumb	61.157	"	a 20	"	=	1.123.140	"
Rapiță	8.575	"	a 8	"	=	68.600	"
Fasole	11.757	"	a 10	"	=	117.570	"
Meiu	8.306	"	a 20	"	=	166.120	"
Fân	4.086	"	a 20	Quint. metr.	=	81.720	Quint. metri
Nutreț	2.000	"	a 30	"	=	60.000	" "

sau transformate în greutate:

Grâu	1.591.520	Hectolitri	a 0.08	=	127.322	Tone
Secară	26.140	"	a 0.07	=	1.829	"
Orz	307.700	"	a 0.06	=	18.462	"
Ovăz	107.520	"	a 0.045	=	4.838	"
Porumb	1.223.140	"	a 0.07	=	85.620	"
Rapiță	68.600	"	a 0.07	=	4.800	"
Fasole	117.570	"	a 0.08	=	9.405	"
Meiu	166.120	"	a 0.06	=	9.967	"
Fân	81.720	Quint. metr.	a 0.10	=	8.170	"
Nutreț	60.000	"	a 0.10	=	6.000	"

Total . . . 276.413 Tone

Pentru păduri vom admite că se exploatează pe fie-care an numai 1/100 din suprafața lor, adică vom considera numai 130 hectare, care presupunându-le de calitate mijlocie și admițând o producțiune de 150m³ la hectar, vom avea :

130 Hectare $\times$ 150 m³ $\times$ 0.50 T = 9.750 Tone și astfel vom căpăta ca întreagă producțiune a regiunii considerate :

$$276.413 + 9.750 = 286.163 \text{ Tone.}$$

Din aceasta admitem însă că 40% se consumă pe loc și deci numai 60% se transportă, adică

$$286.163 \text{ T} \times 0.6 = 172.000 \text{ Tone}$$

Această marfă va fi dirijată parte spre Ploești, parte spre Slobozia și Constanța ; admițând ca distanță medie de transport, jumătate din lungimea liniei sau 58 kil. traficul de mărfuri va fi deci :

$$172.000 \text{ T} \times 58 \text{ kil.} = 9.976.000 \text{ Tone kilometri.}$$

În afară însă de cereale, fân și lemne de foc, reprezentând traficul mărfurilor produse în localitate, se va mai transporta pe linie, mărfuri sosite prin Ploești și Slobozia și destinate stațiunilor de pe linie. Importanța acestor mărfuri se poate estima la 15% din totalul traficului de mică iuțeală. Din statistica căilor ferate române pe anul 1903/904 se vede într'adevăr că din 100 tone, transportate pe liniile exploatare de stat, lemnele de construcție și cărbunii reprezintă 15% din traficul total ; vom avea deci pentru acest fel de mărfuri o greutate de :

$$\frac{15 \times 172.000}{85} = 30.300 \text{ Tone.}$$

pentru care distanța de transport ar fi de 2/3 din lungimea liniei sau 77 kilometri, iar traficul ar fi :

$$30.300 \times 77 \text{ kil.} = 2.333.000 \text{ Tone kilometri.}$$

Transportul petrolului va avea o deosebită însemnătate pe această linie, având în vedere după cum s'a arătat mai sus, că distanța Ploești-Fetești, devine prin Slobozia cea mai scurtă. Vom ține deci seamă de transportul de petrol, luând 1/3 din cantitatea expedită spre Constanța. Această cantitate a fost în 1903/904 de 86.000 Tone vom avea deci 28.000 Tone a se transporta pe toată lungimea liniei adică :

28.000 Tone $\times$ 116 kil. = 3.248.000 Tone kilometrice.

In total vom avea deci :

172.000 T $\times$ 58 kil. = 9.976.000 Tone kilometri

30.300 T $\times$ 77 kil. = 2.333.000 " "

28.000 T $\times$ 116 " = 3.248.000 " "

Total. . . 15.557.000 Tone kilometri

sau pe articole :

Cereale . . . 157.600 $\times$ 58 kil. = 9.140.800 Tone kilometri

Fân și Nutreț . 8.500 $\times$ 58 " = 493.000 " "

Lemne de foc. 5.900 $\times$ 58 " = 342.200 " "

" de constr. 26.260 $\times$ 77 " = 2.022.000 " "

Cărbuni . . . 4.040 $\times$ 77 " = 311.000 " "

Petrol . . . 28.000 $\times$ 116 " = 3.248.000 " "

230.300 $\times$ 680 kil. = 15.557.000 Tone kilometri

Venitul din traficul de mărfuri, calculat după tarifele respective ale căilor ferate în exploatare pentru distanțele considerate și pentru vagoane complete de 10 Tone, va fi :

Cereale 15.760 vagoane à 44.10 = 695.016.00 Lei

Fân și Nutreț. . . 850 " " 29.40 = 24.990.00 "

Lemne de Foc . . 590 " " 36.25 = 21.387.50 "

Lemne de constr. . 2.626 " " 51.00 = 133.926.00 "

Cărbuni 404 " " 43.00 = 17.372.00 "

Petrol 2.800 " " 29.40 = 82.320.00 "

Total . . . 975.011.50 Lei

sau pe kilometru $\frac{975.011.50}{116} = 8.405.27$ Lei

3. Veniturile totale

a) Din traficul de călători 592.110.10 Lei

b) Din traficul de mică viteză 975.011.50 "

c) Din traficul de bagaje, de mare viteză și dife-
ferite mărfuri neprevăzute la mica viteză 82.878.40 "

Total . . . 1.650.000.00 Lei

sau pe kilometru $\frac{1.650.000.00}{116 \text{ kil.}} = 14.224.14$ Lei

B) *Cheltuieli de exploatare*

Exploatarea liniei se va face de Direcțiunea Generală a Căilor ferate române în baza prescripțiunilor art. 4 din legea promulgată cu Decretul Regal No. 3145 din 27 Mai 1905.

Pentru această considerațiune, ne-am bazat pe cheltuielile făcute pe liniile exploatare de stat, pentru a deduce cheltuielile de exploatare, stabilind cu aproximație cifrele de mai jos :

1. Direcțiunea Generală, cheltuieli de personal, material, etc.	23.200.00	Lei
2. Serviciul de exploatare exterior	177.600.00	„
Material	23.200.00	„
Se adaugă pentru serviciul central 8.5% din totalul cheltuielilor	<u>19.000.00</u>	„
3. Intreținerea liniei și clădirilor :		
Personal exterior	145.400	Lei
Material	186.600	„
Se adaugă 2.7% din totalul cheltuielilor pentru serviciul central	<u>9.000</u>	„
	341.000	„
4. Atelierele și tracțiunea :		
Personal exterior	148.000	Lei
Material	176.000	„
Se adaugă pentru serviciul central 4% din total	<u>13.500</u>	„
	337.500	„
5. Economatul :		
Personal și material	<u>18.500</u>	„
Totalul cheltuielilor	<u>940.000</u>	Lei

sau pe kilometru 8.103 Lei.

Recapitulațiune

A. — Venituri probabile	1.650.000	Lei
B. — Cheltuieli de exploatare	<u>940.000</u>	„
Excedent de venituri	<u>710.000</u>	Lei

sau pe kilometru 6.120 Lei.

No. corent	NUMIREA COMUNELOR	Numărul locuitorilor	SUPRAFAȚA CULTIVATĂ ÎN HECTARE									Fânețe naturale	Fânețe artificiale	Întinderea pădurilor
			Grâu	Secară	Orz	Ovăz	Porumb	Rapiță	Fasole	Meiu	Diverse : Sfeclă, In, Cânpă, Mă- zare			
1. Jud. Prahova														
1	Coslegiul	1 100	525	4	5	7	915	—	500	3	2	88	8	—
2	Rîfovul	1 400	372	—	—	—	1 144	168	1 144	—	18	50	4	—
3	Netoșii	1 350	750	—	150	160	2 500	—	300	—	2	700	2	—
4	Berceni	850	237	—	4	17	345	125	345	—	—	4	3	—
5	Sicrița	400	100	—	—	10	204	—	—	—	—	10	—	195
6	Ciupelnița	850	298	4	46	49	580	—	—	15	2	50	3	—
7	Cornurile	800	533	—	44	18	651	—	—	77	—	40	2	—
8	Buda-Palanca	1 400	160	—	8	6	525	28	300	—	—	4	15	—
9	Drăgănești	1 800	2 397	—	140	411	2 350	52	—	405	300	200	—	—
10	Hâtcărăul	1 100	1 201	—	—	150	612	100	—	200	300	220	8	—
11	Bătești	150	—	—	—	25	900	—	900	—	—	—	5	420
12	Pietroșani	200	291	—	—	—	389	—	15	4	—	10	16	650
13	Puchenii-mari	200	150	—	—	14	364	—	—	9	2	—	10	150
14	Puchenii-moșneni	150	2	—	—	12	225	—	225	—	—	—	14	—
15	Tomșani	400	1 870	5	80	225	2 205	—	1 451	1	22	100	40	—
16	Rumânești	200	100	—	1	9	307	—	—	—	—	30	—	—
17	Crivina	150	144	—	—	24	312	—	313	26	2	30	11	—
18	Ciumații	300	426	—	48	62	413	—	104	113	—	—	43	—
19	Balta-Doamnei	250	490	1	2	88	395	64	195	11	—	—	80	80
20	Cioranii-de-sus	1 000	720	—	32	53	856	—	—	120	—	109	—	—
21	Cioranii-de-jos	2 600	3 745	—	241	256	1 826	911	10	219	40	33	—	—
	Transport	16 650	14 511	14	801	1 596	18 018	1 448	5 802	1 203	690	1 678	264	1 495

No. corent	NUMIREA COMUNELOR	Numărul locuitorilor	SUPRAFAȚA CULTIVATĂ ÎN HECTARE									Fânețe naturale	Fânețe artificiale	Întinderea pădurilor
			Grâu	Secară	Orz	Ovăz	Porumb	Rapiță	Fasole	Meiu	Diverse : Sfeclă, In, Căneapă, Măzăre			
	Report .	16 650	14 511	14	801	1 596	1 8018	1 448	5 802	1 203	690	1 678	264	1 495
22	Adâncata	1 450	200	—	61	82	750	25	—	60	47	20	12	—
23	Gherghița	450	961	—	119	359	1 373	48	304	350	18	60	36	—
24	Sălcie	350	1 968	—	285	186	1 451	—	—	55	25	—	50	—
	Total .	18 900	17 640	14	1 266	2 223	21 592	1 521	6 106	1 668	780	1 758	362	1 495
	2. Județul Ilfov													
1														
2	Dridul-Sărindarele	800	2 932	—	17	110	2 014	54	—	39	13	73	266	330
3	Maia	1 300	796	—	9	29	556	40	500	—	2	20	133	—
4	Rădulești-Rezimnicea . . .	1 400	810	—	40	95	1 102	50	—	3	20	—	14	—
5	Ferbinții-Stroești	600	1 020	—	58	120	532	50	318	88	—	—	56	970
	Merii-Petchi-Netezești . . .	400	1 012	—	13	138	669	—	520	74	17	62	87	—
	Total .	4 500	6 570	—	137	492	4 873	194	1 338	204	52	155	556	1 300
	3. Județul Ialomița													
1														
2	Alexeni	1 650	2 785	—	474	299	1 662	310	6	74	75	—	—	1 416
3	Broșteni	1 350	705	—	281	180	576	—	11	55	13	—	—	400
4	Malu	1 700	1 985	32	197	378	613	102	34	89	21	50	6	50
5	Fundul-Crăsani	2 100	2 845	78	637	265	1 321	213	427	419	65	540	—	1 866
6	Bărbulești	1 700	878	10	271	10	633	271	6	16	14	151	—	345
7	Balaciu	900	2 635	42	852	205	1 394	222	134	125	15	67	52	—
8	Urziceni	2 200	1 317	2	203	42	739	235	2	72	—	94	—	320
9	Armășești	1 600	1 657	—	358	329	1 245	—	35	119	—	—	—	27
	Jilavele	3 000	2 076	—	571	315	1 558	202	2	211	404	80	36	—

10	Manasia	1 700	730	—	44	316	1 030	200	10	74	—	94	17	520
11	Moldoveni	2 300	578	1	201	212	424	—	—	96	—	31	3	659
12	Bărcănești	350	995	—	5	54	489	5	1	92	225	8	30	125
13	Borănești	250	950	—	42	76	471	344	46	89	29	13	7	—
14	Condești	150	319	—	89	8	108	111	17	47	—	—	29	160
15	Acsintele	250	1 640	—	260	97	946	200	2	141	—	171	39	115
16	Elisa-Stoenești	200	796	—	69	32	325	419	2	222	1	—	—	295
17	Frumușica	250	1 520	15	129	53	494	45	27	83	—	45	30	355
18	Ulești	650	613	—	71	22	301	100	93	71	2	—	8	432
19	Speteni	250	680	—	37	22	443	129	6	78	6	23	20	94
20	Bordușelu	1 600	2 260	—	414	182	1 892	419	912	356	—	—	55	29
21	Căzănești	1 800	2 992	14	563	163	805	852	15	55	616	—	81	110
22	Ciochina	1 150	1 241	3	575	92	660	274	67	185	40	15	88	152
23	Reviga	1 750	1 736	781	323	22	1 018	178	180	547	—	240	—	30
24	Larga	1 300	1 935	53	873	375	1 620	11	162	341	211	120	76	100
25	Sudiți	450	2 480	20	1 649	598	2 951	53	111	411	176	200	81	510
26	Rași	1 200	1 820	—	331	90	722	356	298	20	165	—	37	14
27	Copuzu	1 900	1 324	15	242	126	651	13	423	99	48	—	71	263
28	Andrășești	1 000	2 864	13	599	145	936	887	73	464	325	151	—	350
29	Albești	3 550	2 853	48	882	189	2 691	85	474	755	145	54	111	550
30	Marsilieni	1 150	2 000	—	410	369	1 837	360	148	293	195	13	100	347
31	Perieți	2 150	2 210	100	990	247	1 252	82	211	169	108	3	42	225
32	Pribegi	1 050	659	11	489	26	531	40	43	99	74	10	—	322
33	Poiana	2 000	3 288	55	851	272	2 154	142	347	467	77	—	63	—
Total		44 100	55 366	1 293	13 982	5 811	34 492	6 860	4 313	6 434	30 50	2 173	1 082	10 371
Total general		67 500	79 576	1 307	15 385	8 526	61 157	8 575	11 757	8 306	3 882	4 086	2 000	13 166

Noile poduri de șosea de peste Siret

Trecerea peste râul Siret pe toată lungimea cât străbate Moldova se face prin :

2 poduri definitive la Miclăușani (Roman) și Bacău,

7 poduri de lemn,

11 „ pe vase și

20 „ plutitoare.

Aceste poduri servă mai ales de acces la gările liniei ferate Itcani-Mărășești, acces, care este adesea ori întrerupt din cauza apelor mari acolo unde podurile sunt cu vase sau plutitoare așa că construirea de poduri definitive răspunde unei necesități imperioase.

Podurile care se vor construi sunt în număr de 4 dintre cari unul la Dolhasca cu tablier metalic și trei la Rocna, Răcătău și Adjudul vechiu, cari sunt boltite, parabolice și din beton armat. (pl. II).

La podul de la Dolhasca se întrebuințează tabliere vechi metalice de la calea ferată care se potrivesc bine la deschiderea comparativ mică din cauza debitului redus al Siretului. Cei mai importanți afluenți ai săi ca Suceava, Moldova, Bistrița, Trotuș etc. se varsă mai la vale în Siret.

La podurile de la Rocna, Răcătău și Adjudul vechiu deschiderea arcelor fusese fixată la 30 metri, după cum se arată în planurile cartonate în Buletinul No. 5 din Mai 1908¹⁾ ;—ulterior însă s'a sporit această deschidere la 37 m. și s'a făcut un al doilea proiect, după aceleași norme și cu acelaș cost, care a rămas definitiv.

Motivele care au determinat să se mărească deschiderea de la 30 m. la 37 m. au fost în primul rând înlesnirea navigațiunii cu plute, micșorarea remuului în amonte podului prin reducerea

¹⁾ Această cartonare s'a făcut din o eroare a tipografiei.

numărului de pile cum și mai ales nevoia de a da podurilor o mai mare stabilitate, pilele prezintă mase mai mari.

La *Adjudul vechiu* și *Răcățău* (Răcăciuni) podurile vor avea 9 deschideri de 37 m. cu 8 pile de 2 m. lățime în dreptul nașterilor.

La *Rocna*, podul va avea patru deschideri de m. 37,00 cu pile de aceleași dimensiuni în dreptul nașterilor.

Având în vedere importanța acestei lucrări d-l Inspector general *Elie Radu* a dispus să se studieze paralel cu proiectul podurilor boltite și proiectul unui pod metalic cu deschideri de 56 m. adaptându-se grinzilor metalice aplicate la *Copăceni* fundațiunile de beton cerute de împrejurări. În condițiuni identice de cost ale betoanelor de fundație și având în vedere costul oțelului în primăvara trecută, s'a găsit că *proiectul podurilor boltite cu tabliere de beton armat revine cu 10⁰/o mai ieftin de cât proiectul cu tablier metalic.*

În acelaș timp s'a studiat în mod aproape complet proiectul unui pod metalic cu grinzi-console cu cale la partea superioară și s'a ajuns la rezultatul că costul total atingea pe acela al primului proiect de pod metalic.

Această diferență de cost, cum și faptul că pentru construcțiune se întrebuințează în mare parte materiale din țară, au determinat adoptarea.

* * *

Fundațiunile s'au prevăzut a se executa cu aer comprimat în chesoane de beton armat; pereții camerei de lucru au fost calculați să reziste presiunii corespunzătoare unei înălțimi de apă de 15 m.

Din sondajele făcute a reeșit că terenul sănătos se află de la 6 m. la 10 m. adâncime sub etiagiu pentru toate podurile și consistă din o argilă vânată foarte compactă; din această cauză s'a admis în calcule ca presiune maximă pe teren 6 kgr./cm².

Pentru uniformitatea fundațiilor și în special a chesoanelor s'a dat o aceeași lățime la baza pilelor, de și din punct de vedere static ar fi fost rațional să se dea bazei o lărgime cu atât mai mare cu cât fundațiunile sunt mai adânci.

Tavanul camerei de lucru la chesoanele pilelor e constituit din o dală simplă de beton armat, iar la culee din o dală continuă atârnată de două nervuri armate intermediare.

Cămașa constă din un inel de 16 cm. grosime armat cu fiare rotunde, care constituie în corpul betonului o rețea octogonală fiind așezate după generatoarele și directoarele suprafeții corpului pilei.

Acelaș lucru pentru chesoanele culeelor.

Cuțitele constau din corniere puternice pe care se nituesc în exterior platbande, care taie pământul și sunt încastrate în beton cu ajutorul unor huloane, cari pătrund în masa peretelui camerei de lucru.

Volumul total al betonului armat pentru fie-care cheson cât și greutatea fierului rodund și profilat întrebuițat să vadă rezumate în următorul tablou :

DENUMIREA PODULUI	Beton armat m ³	Fer rotund kgr.	Fer profilat kgr.
Adjudul Vechiu	82,5	2993	2997
Răcățau	84,1	3064	2997
Rocna	81,7	2993	2997

Coșurile sunt constituite din cilindrii de tablă de 80 cm. diametru și se reazemă pe tavanul camerilor de lucru prin intermediul unor nervuri de beton simplu atât la pile cât și la culee.

*
* * *

Arcul este parabolic și are la cheie o grosime de 0,70 m, la naștere o grosime de 1,30; înălțimile intermediare ale arcului au fost calculate cu ajutorul formulei :

$$(1) \quad h = h_0 \sec^2 \alpha$$

unde h_0 e înălțimea arcului la cheie și α unghiul pe care tangentă la fibra mijlocie a bolții îl face cu orizontala.

Săgeata arcului este 7 m. iar intradosul foarte aproximativ parabolic.

Platelagiul e constituit dintr'o dală continuă de beton armat cu 2,10 m. deschidere, 0,20 m. înălțime și susținut pe pilieri armați și evidați.

D'asupra dalei atât pe partea carosabilă cât și pe trotoare s'a prevăzut a se face o șapă de asfalt de 2 cm. grosime pentru a evita contactul apei cu betonul dalei. Considerând că macadamul devine cu timpul aproape impermeabil, mai ales după ce a fost supus acțiunii compresorului, s'a prevăzut a se da scurgere apelor

prin tuburi de fontă speciale, care pătrund prin betonul consolelor trotoarelor, după sistemul întrebuințat în orașe la scurgerea apelor superficiale de pe străzi în canale.

Evidmentele din zidurile transversale au o lățime de 2,60 m. și o înălțime variind cu înălțimea zidului; d'asupra lor planșeul se razemă pe un fel de antretoaze armate și calculate ca grinzi semi-încastate pe o deschidere de 3,30 m.

Trotuarele constau dintr'o dală de beton armat de 1 m., lățime susținute pe console în dreptul fie-cărui zid transversal.

Dala a fost prevăzută a se construi urmând curbura împetruirii de pe șosea așa că are o grosime constantă pe toată întinderea ei. De și acest dispozitiv conduce la cofrage mai costisitoare, s'a făcut ast-fel pentru a evita încărcarea podului printr'un surplus inutil de beton mort necesar bombamentului.

* * *

Chestiunea atât de delicată a *dilatării* tablierelor continue încastrate pe razemele intermediare a fost avută în vedere și s'a lăsat pentru orice eventualitate între fie-care tablier un rost de 5 cm. acoperit cu o platbandă de oțel, care făcând corp cu unul din tabliere poate aluneca liber la extremitatea celui-lalt.

Pentru a se permite libera dilatație a planșeului și pentru a satisface condițiunilor estetice s'a prevăzut ca pe fie-care stâlp de pe pile și culee, să se construiască câte un pilastru de beton armat susținut pe console speciale așa cum se vede în ultima planșe publicată în No. citat al Buletinului.

Stâlpii de pe pile vor fi executați în piatră artificială de beton cu fruct și ciubucării.

Fie-care arc este încastrat la nașteri, așa că un pod întreg poate fi considerat ca un sistem de arce continue; se permite însă arcelor o dilatare în sensul săgeții și tablierului o dilatare în sens longitudinal pe razemele mobile cu care sunt prevăzuți fie-care din stâlpii de pe pile sau culee.

La extremități, fie-care din poduri se termină prin câte o deschidere de racordare constituită din o dală simplă de beton armat.

Extremitatea deschiderilor de racordare e susținută pe un fel de culee de beton armat eвидată, ajutată de o contrafișe și calculată așa ca să reziste efectului combinat al împingerii pământului și al reacțiunii verticale dată de traveea de racordare.

Pentru a se asigura o mai bună incastrare a arcelor la nașteri, cum și pentru a face față tensiunilor care nasc în arc sub acțiunea încărcărilor care îl solicită, s'a întrebuințat armături metalice de 8 fiare pe metru cu diametre de 16 și 14 mm. respectiv la intradosul și extradosul arcului, armături, cari urmăresc bolta pe toată lungimea ei.

Platelagiul este înecat cu 10 cm. în betonul bolții la chee, în scop de a da podului o mai mare svelteță cum și de a micșora puțin înălțimea de construcțiune.

Etrieri puși în vecinătatea nașterilor asigură și mai bine încastrarea satisfăcând în acelaș timp și efectul puterilor tăietoare și al tensiunilor de lunecare longitudinală care au loc în vecinătatea reazemelor.

În tabloul următor se poate vedea după ante măsurătorile făcute, în ce cantitate se vor întrebuința materialele cele mai importante, fer și beton, în construcțiunea acestor poduri cum și costul individual al fie-cărui pod luat după devizele prezintate la licitație :

DENUMIREA PODULUI	Lungimea podului	B E T O N				F I E R		COSTUL TOTAL
		armat	600 kgr. ciment la m ³ de nisip	400 kgr. ciment la m ³ de nisip	300 kgr. ciment la m ³ de nisip	rotund	profilat	
	m. l.	m ³	m ³	m ³	m ³	tone	tone	Lei
Adjudu-vechiu	351	2561	1102	670	2294	135,670	60,250	670.000
Răcătau . . .	351	2581	1102	785	2758	136,557	59,922	700.000
Rocna . . .	156	1410	759	492	1393	50,350	38,334	340.000

Din acest tablou rezultă că costul pe metru liniar de pod inclusiv fundațiile este aproximativ 2 000 lei.

Neținând seamă de fundațiuni, după devizele făcute, se poate spune că, un m. liniar de arc cu platelagi și parapet, costă aproximativ 830 lei.

În unul din numerile viitoare ne vom ocupa de calculul tabloului și al arcului.

ȘTEFAN N. MIREA

Inginer, Serviciul de Poduri și Șosele M. L. P.

Extrase din reviste streine

Construcțiuni

Dărâmarea unei clădiri în beton armat s'a întâmplat la Milan în ziua de 17 Aprilie a. c.

Dăm după „Beton und Eisen“ detaliile următoare: Clădirea era nouă, construită de Societatea italiană, „Ciment armat“, pentru o mare casă de mărfuri de consumațiune.

Accidentul a costat un număr însemnat de vieți omenești: 12 greu răniți și 1 mort s'a scos imediat din dărâmături; alți 12 morți trebuie să se mai afle acolo.

Două treimi din clădire a rămas în picioare prezintând crăpături mari și permițând cu anevoință lucrările de salvare în amestecul de bare de fier și de bucăți de beton.

Clădirea se sprijinea din două părți pe clădiri existente și avea un parter și trei etage. Toate tavanele erau executate din beton armat; clădirea era împărțită în trei deschideri mai mari, grinzile principale și transversale aveau plăcile la partea superioară. Plăcile aveau cam 8 cm. grosime.

Dispozițiunea grinzilor aceiași la toate etagele era potrivită scopului, așa cum se întrebuințează foarte des dar executarea nu a fost îngrijită. Mai ales stâlpii arătau goluri până la 5 cm. grosime; iar rezemarea plăcilor pe grinzi foarte slabă. Parterul avea în locul zidurilor de fațadă, mari deschizături cu stâlpi dubli; zidăria formând fațade etagiilor de d'asupra era executată din cărămidă.

Construcțiua s'a început la finele anului 1907 și în momentul dărâmării întregul edificiu era decofrat. Nenorocirea s'a produs în timpul încărcării de încercare la ultimul etagiu; patru asemenea în-

cărcări se făcuse în etagele de desubt ; la cea din urmă s'a dărâmat clădirea. Iată cum un martor ocular descrie accidentul :

„În timpul așezării sacilor cu nisip, s'a lăsat încet acoperișul în mijlocul deschiderii și a căzut pe tavanul etagiului al doilea, luând zidurile fațadelor cu sine ; prin lovitură și greutate se scufundă tavanul și căzu pe cel de dedesubt ; tot așa s'a repetat faptul de patru ori ; s'a auzit deslușit, patru lovituri urmate una după alta încet.“

Cauzele acestei catastrofe par a fi următoarele : la reazime la nici un loc nu era betonul armat suficient, din cauza aceasta efortul în beton era prea mare.

Tot aceiași lipsă era la mijlocul deschiderilor mari unde eforturile din plăci și grinzi se adună.

Bucățile de beton arătau puțină rezistență și erau amestecate cu fărâmaturi de cărămidă și lemn.

La preparatul betonului nu s'a dat cuvenita atențiune și calitatea cimentului abea putea fi considerată bună.

Din cauza scoaterei scândurilor prea timpurie s'a deranjat betonul înainte de întărire și de aceea nu a putut suporta încercarea rezistenței ce s'a făcut d'asemenea prea curând. Aceasta rezultă din faptul că tavanurile mai vechi a rezistat la încercare și cel mai decurând s'a dărâmat.

Barele de armatură păreau destul de tari, de oarece, nu s'a putut observa nici o ruptură, prin căderea grinzilor și a plăcilor.

Totul dovedește o lipsă de cunoștință pentru construcția de beton armat.

Poduri

Podul peste Rhône la Pyrimont executat în beton armat prezintă un interes deosebit, atât prin deschiderea bolților de câte 51.50m. cât și prin înălțimea mare de 31.24 m. d'asupra etiajului dar mai ales prin diferitele dispozițiuni care au permis reducerea costului total la 212 000 franci pentru o deschidere totală de 180.70 metri, ceea-ce revine cam 1200 lei metru liniar de pod.

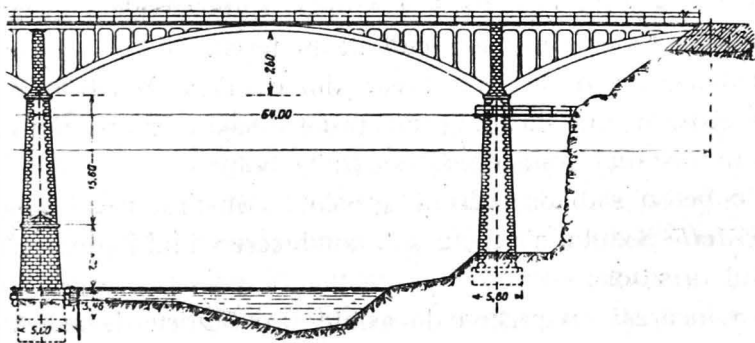
Dăm după revista „Beton und Eisen“ fotografiile acestui pod și o scurtă descrițiune.

Fundațiunile cu aer comprimat au fost stabilite la 10 metri sub nivelul apei.

Înălțimea pilelor este de 22.50m. d'asupra apei până la naș-

terea bolților. Ele sunt executate în piatră brută iar avanbecurile în piatră cioplită.

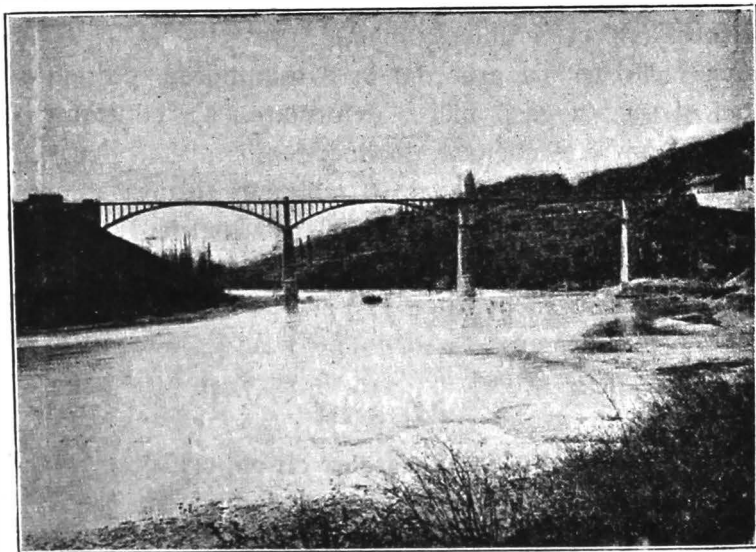
Deschiderea totală de 180.70 m, a fost împărțită în trei des-



chideri—bolți—de 51.50 m, și una—jumătate de boltă—de 24.15 m ;
săgeata bolților este de 7.60 m. adică $\frac{7.60}{51.50} = \frac{1}{6.8}$

Lărgimea totală a podului este de 3.60 m, 2.20 m. pentru trăsuri la mijloc și câte un trotuar de 0.70 m. d'oparte și alta; pe 2 pile șoseaua este lărgită la 4.50 m. pe 12 m. lungime pentru încrucișarea vehiculelor.

Două grinzi în arc de 0.60 m. grosime la cheie și 1.00 m.



la naștere și 0.40 lățime, depărtate de 2.30 m. supoartă întreaga cale ; grinzile sunt legate între ele prin o placă de 0.20 m. grosime

care contribuie la rezistența grinzilor ; d'aceia placa este așezată la cheie către extrados iar la naștere către intrados, iar acolo unde presiunea are cea mai mică excentricitate, placa este complet suprimată și înlocuită prin o mică grindă transversală; această dispozițiune dă economie însemnată de material.

Tablierul propriu zis constă din o placă de beton armat de 0.10 m. grosime, întărită prin grinzi transversale ce se reazim pe stâlpi la 2.10 m. distanță transmițând sarcinile bolților.

Un beton slab de 0.20 m. grosime constituie patul șoselei.

Incercările podului s'a făcut sub conducerea d-lui inginer-șef Rabu în modul următor :

S'a încărcat cu prisme de asphalt — o fabrică de asphalt era în apropiere — așa ca să se realizeze sarcina de 200 kgr. pe m² pe trotuare și pe suprafața de șosea cât mai rămânea pe lângă un car cu două osii având, o greutate totală de 6000 kgr.

Aparatele de măsurat *săgețile* erau sistem Grisi care permit a aprecia și o săgeată de a zecea parte din milimetru ; tot odată se făcea un nivelment.

Incărcarea s'a făcut :

- 1) pe 27 m. la cheie ;
- 2) pe jumătate din boltă ;
- 3) pe întreaga deschidere a unei bolți ;
- 4) la sfârșit pe a doua jumătate.

După încărcări s'a procedat la o minuțioasă cercetare a construcțiunei și nu s'a găsit nici o deformare ; s'a constatat o solidaritate perfectă și o elasticitate deplină.

Săgețile maxime au fost de 6 milimetri sub încărcarea totală și 4 până la 5 milimetri prin încărcări disimetrice pe când acele admise erau 1/1000 din deschidere.

Incercările s'au făcut după 120 zile de la îndepărtarea cintrelor și după trecerea unei erne.

Mașini

Regulamentul nou al aparatelor cu vapori, decretat în Franța la 9 Octombrie 1907, a înlocuit pe acel datând din 1880.

Ch. Compère a făcut la Societatea inginerilor civili din Franța o analiză interesantă a acestui regulament.

Scopul regulamentărei—cea dintâi în 1843, modificată în 1865, apoi în 1880 și înfine în 1907—de a preveni accidentele, a fost atins ;

numărul morților a scăzut pentru 10.000 aparate de la 3.7 cât era în perioada celor 5 ani 1881—1885 la 1.5 cât s'a constatat în intervalul 1899—1903.

Regulamentul nou are în vedere atât siguranța lucrătorilor însărcinați cu conducerea aparatelor cât și a oamenilor ce nu aparțin serviciului.

Art. 17 prescrie săli bine luminate, îndeajuns ventilate, larg dimensionate și cu porți cel puțin în două direcțiuni.

Art. 16 prescrie uși la focare și cenușare așa că eșirea unei țâșnături de vapori sau apă nu poate atinge personalul de serviciu.

Instalarea cazanelor în subsol nu este recomandată.

Statistica, dovedind că lipsa de întreținere este cauza principală a accidentelor, art. 39 obligă examinarea completă a cazanelor interior și exterior, de către o persoană competentă, cel puțin odată pe an; în un *registru de întreținere* se vor nota toate încercările, examinele, curățirile și reparațiunile.

Locomobilele agricole provocând cele mai multe accidente din cauza stărei rele a aparatelor, regulamentul prescrie măsuri mai riguroase: încercarea idraulică la cel puțin 5 ani și la fie-care vânzare.

În rezumat, regulamentul nou ține seamă de faptele observate în materie în timpul celor 27 ani trecuți de la 1880 și prezintă interes pentru orice industrial sau autoritate având instalațiuni cu vapori.

Industrie

Recompense lucrătorilor pentru ideile și descoperirile lor, constituiesc unul din mijloacele cele mai eficace pentru îmbunătățirea utilajului unei industrii, cum dovedește un studiu din „*American Gaslight Journal*.”

„Mulți mecanici au o mare capacitate de reflexiune și prin urmare în timpul funcționării mașinei, sunt cei mai în măsură a avea idei pe care inginerii din biourourile de studii departe de procedurile de fabricațiune nu le pot avea.”

Dar, cum observă autorul acestui studiu, nu e nici odată bine a spori salariul unui lucrător pentru „o idee” dată sau o modificare „judicioasă” propusă la o mașină, întru cât salariul său fiind resplata muncii sale, numai când capacitatea sa personală productivă este mai mare, salariul urmează să crească; „inventiunea” sa îi

poate aduce o recompensă obținută independent de salariul său; asemenea recompense îndeamnă pe acei cari văd o perfecționare de introdus să o propue patronului și să nu o păstreze pentru dânsul ceea-ce ar întârzia progresul.

Organizarea fabricilor este obiectul unui studiu remarcabil publicat în „*American Machinist*,” care poate interesa pe industriașii noștri.

Principiile organizării propuse în acest studiu sunt :

a) *Localizarea autorității* așa ca toate operațiunile fabricațiunei pentru fie-care categorie de semi-fabricat să poată fi controlată dintr'un singur punct prin un șef responsabil.

b) *Perioadă de fabricațiune scurtă* care aduce o sporire a randementului pe unitate de timp și de utilaj și evită numeroase transporturi de materiale între puncte prea depărtate.

c) *Reducerea „lucrărilor în curs”* prin un control efectiv din partea atelierului ce termină lucrarea astfel ca un fabricant să nu aștepte prea mult din cauze neînsemnate.

d) *Sporirea locului disponibil* ca urmare a considerațiunei de mai sus.

e) *Reducerea lucrului de biuro* obținut prin măsuri de sub a).

f) *Reducerea lucrului de transport.*

Edilitate*)

Se dă o mare importanță în Germania „*artei de a construi orașele*”, și în școlile Politecnice ale sale, se învață principiile, care călăuzesc pe ingineri și arhitecți la făcerea planelor necesare pentru *sistematizarea și extinderea* orașelor. Principii de igienă, tehnice arhitecturale, economice și juridice concură împreună la stabilirea planelor de a construi orașele noi și de a sistematiza pe cele vechi.

Anul acesta s'a predat la școala Politehnică din Charlottenburg (Berlin) următoarele cursuri :

a) *Arta în construcțiuni de orașe* (Städtebaukunst) cu d. Geh. Prof. Genzmer (arhitect).

b) *Construcțiunea orașelor din punct de vedere ingineresc* (Bebauungspläne) cu d. Prof. Brix (inginer).

În afară de aceste două cursuri, aceiași d-ni profesori au condus și „*Siminarul de construcțiuni de orașe*” (Siminar für Stadtebau).

*) Informațiuni date de d. Al. I. Popescu inginer, Charlottenburg—Berlin.

După cum se știe, Politehnicele din Germania sunt organizate ca universitățile, fiind permisă asistența la cursuri atât a studenților cât și a auditorilor. Primele două cursuri au fost urmărite cu deosebit interes de studenți și deosebiți auditori, pe când Seminarul a fost frecventat numai de auditori.

Rostul acestui Seminar, care pentru prima oară a avut ființă în Germania anul acesta și deocamdată numai la Politehnicul din Charlottenburg, este de a forma pe inginerii și arhitecții comunali ca să poată pregăti după toate principiile moderne sistematizarea orașelor vechi sau aranjarea de cartiere noi pentru orașele cu tendință de extindere. În semestrul de iarnă au luat parte la acest Seminar vre-o 60—70 ingineri sau arhitecți comunali din Germania sau aiurea; în semestrul de vară mai puțini.

Pentru acest scop s'au dat mai întâiu o serie de cunoștințe teoretice necesare iar după aceea s'au executat ca exerciții practice proiecte sub conducerea mai multor asistenți și supravegherea d-lor profesori Genzmer și Brix, directorii Seminarului.

Iată seria de cunoștințe teoretice care s'au predat în Seminar într'un ciclu de conferințe, care a avut loc între 18 Febr. și 28 Febr., și care s'au săvârșit cu concursul a diferiți specialiști din Germania:

a) Prof. Brix (inginer). — Scopul „construcțiunii orașelor“.

b) Prof. Geh. Genzmer (architect). — Artă în „construcțiunea orașelor“.

c) Prof. Dr. Catz (jurist). — Legea „aliniamentului“ în Prusia.

d) Dr. Ing. Stübgen (architect). — Principii de extindere a orașelor cu privire la exproprieri și parcelări de terenuri.

e) Dr. Herkner (economist). — Cestiunea locuințelor în arta de construcțiune a orașelor.

f) Dr. Koehne (jurist). — Principii ale dreptului de moștenire cu aplicațiune la arta de a construi orașele,

g) Dr. Bornhak (jurist). — Dreptul administrativ cu privire la arta de a construi orașe.

i) Ing.-șef Petersen. — Despre circulațiunea în orașe și mijloace de deslegare a problemului în legătură cu arta de a construi orașe.

h) Geh. Oberbaurat Kyllmann (ing.). — Artă de a construi orașe și prescripțiuni de poliție comunală pentru construcțiunea clădirilor.

În afară de această serie întreagă de conferințe și exerciții făcute în Seminarul Polytecnicului, s'au executat în aceeași școală în semestrul de vară cu autorizațiunea Ministerului și numai pentru în

ginerii și arhitecții comunali de aici și alte lucrări teoretice și practice cu privire la arta de construcțiuni de orașe, sub direcțiunea altui specialist german Th. Goecke.

Dar stăruințele care se pun academic în școlile tehnice în sensul acesta, sunt pe de altă parte încurajate în viața publică prin concursuri care se țin, unde proiectele deosebite se premiază.

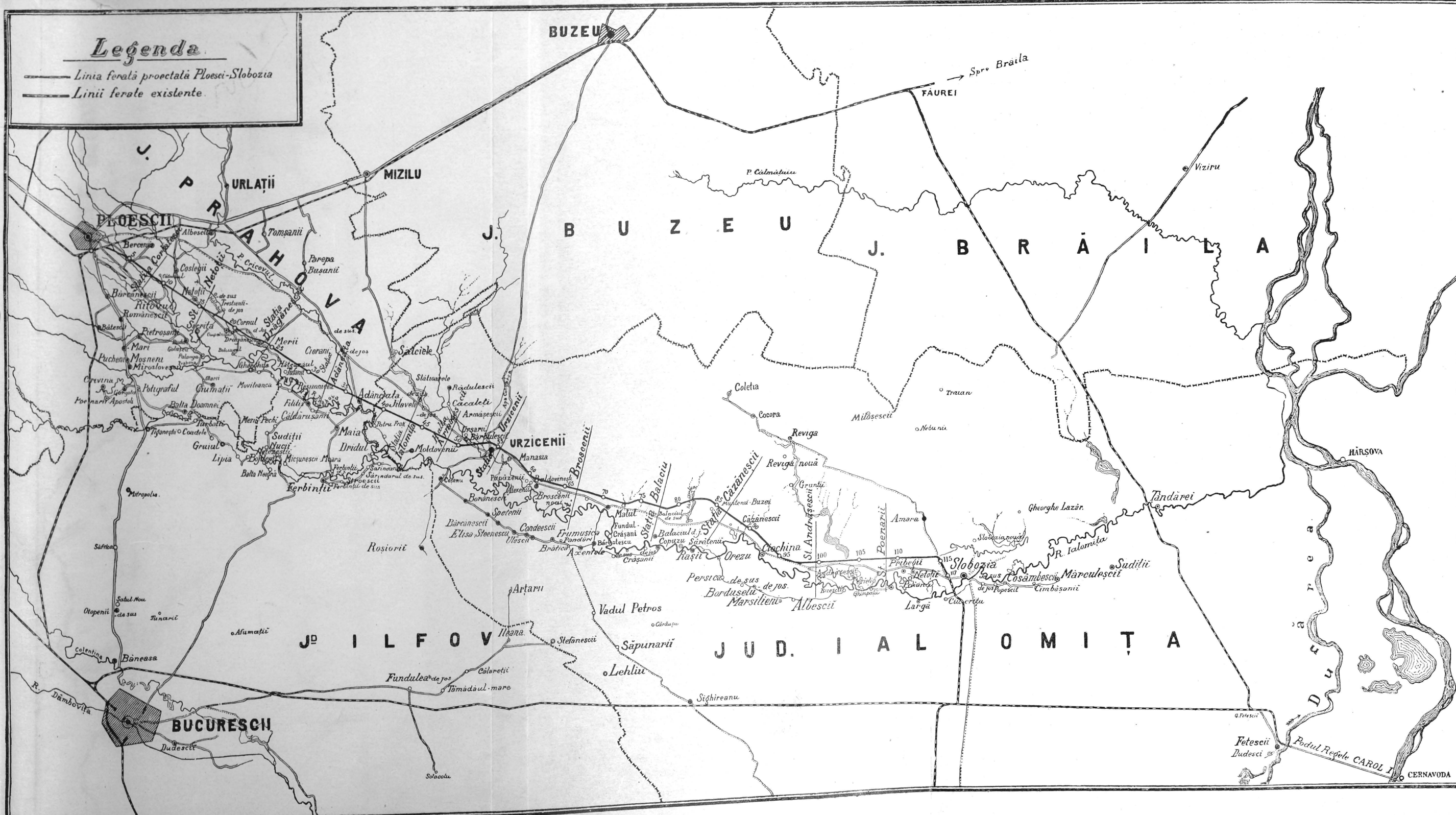
Așa bunăoară, anul acesta la 27 Martie s'a închis concursul societății „Berliner-Terrain-Centrale“ pentru executarea de proiecte necesare la extinderea orașului în cartierul Stolpe. S'au prezentat 98 concurenți și premiul I a fost dăruit d-lor Prof. Genzmer și Brix, directorii Seminarului de construcțiuni de orașe de pe lângă Politehnicul din Charlottenburg.

Zilele acestea, s'a numit o comisiune, care să cerceteze lucrările prezentate pentru un alt concurs cu privire la „sistematizarea și extinderea orașului Berlin și a împrejurimilor sale“ (Gropius Berlin), și care comisiune se va întruni în curând.

Toate acestea ne arată năzuințele ce fac Germanii pentru îmbunătățirea stării igienice mai întâiu și mai apoi de frumusețe a orașelor lor, năzuințe, care au fost pe deplin răsplătite prin o scădere considerabilă a mortalității în orașe.

Legenda

- Linia ferată proiectată Ploesci-Slobozia
- Linii ferate existente



PODURILE DEFINITIVE

Peste

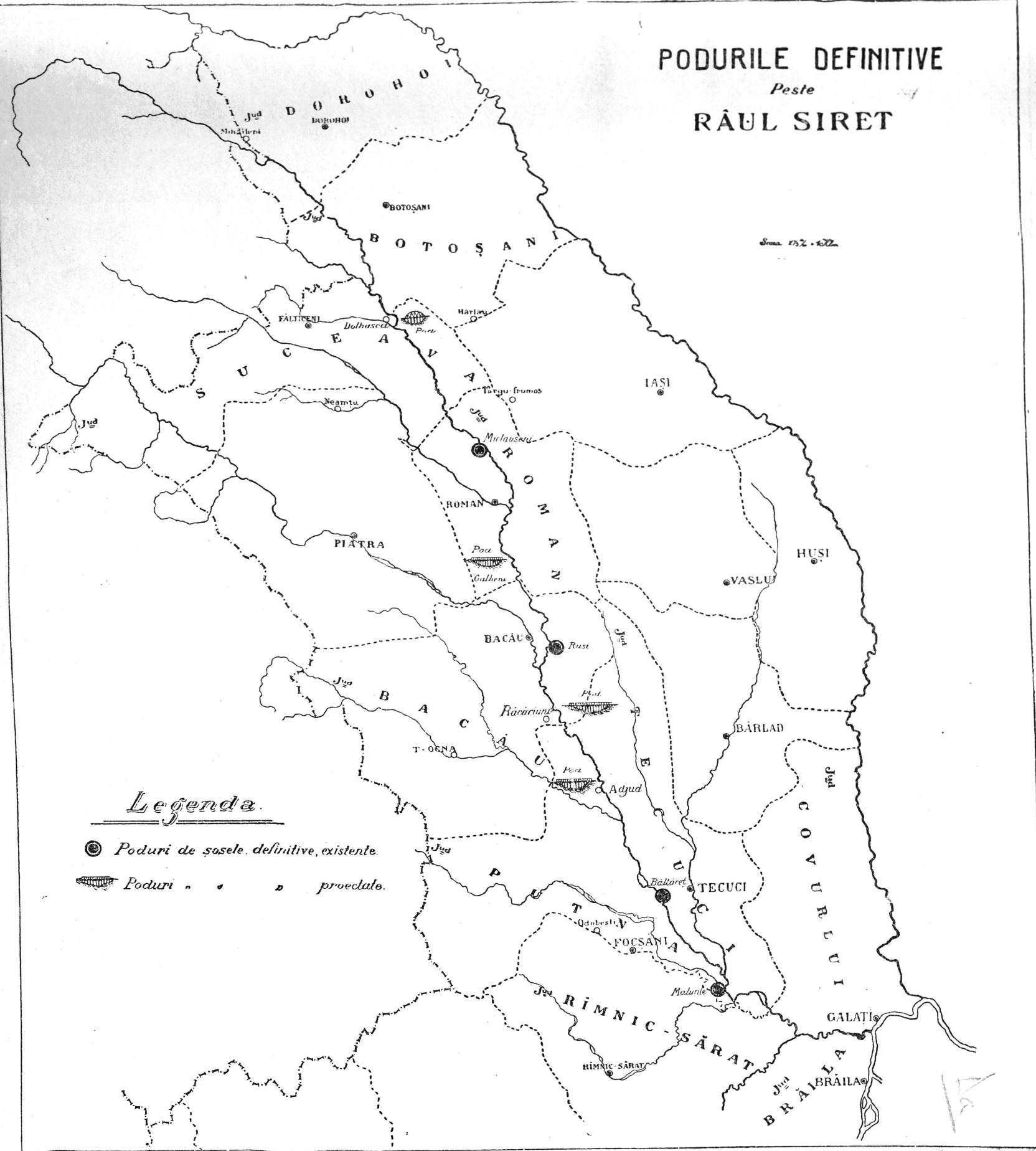
RÂUL SIRET

Scara 1:25.000

Legenda

⊙ Poduri de șosele, definitive, existente.

⌒ Poduri „ „ „ proiectate.



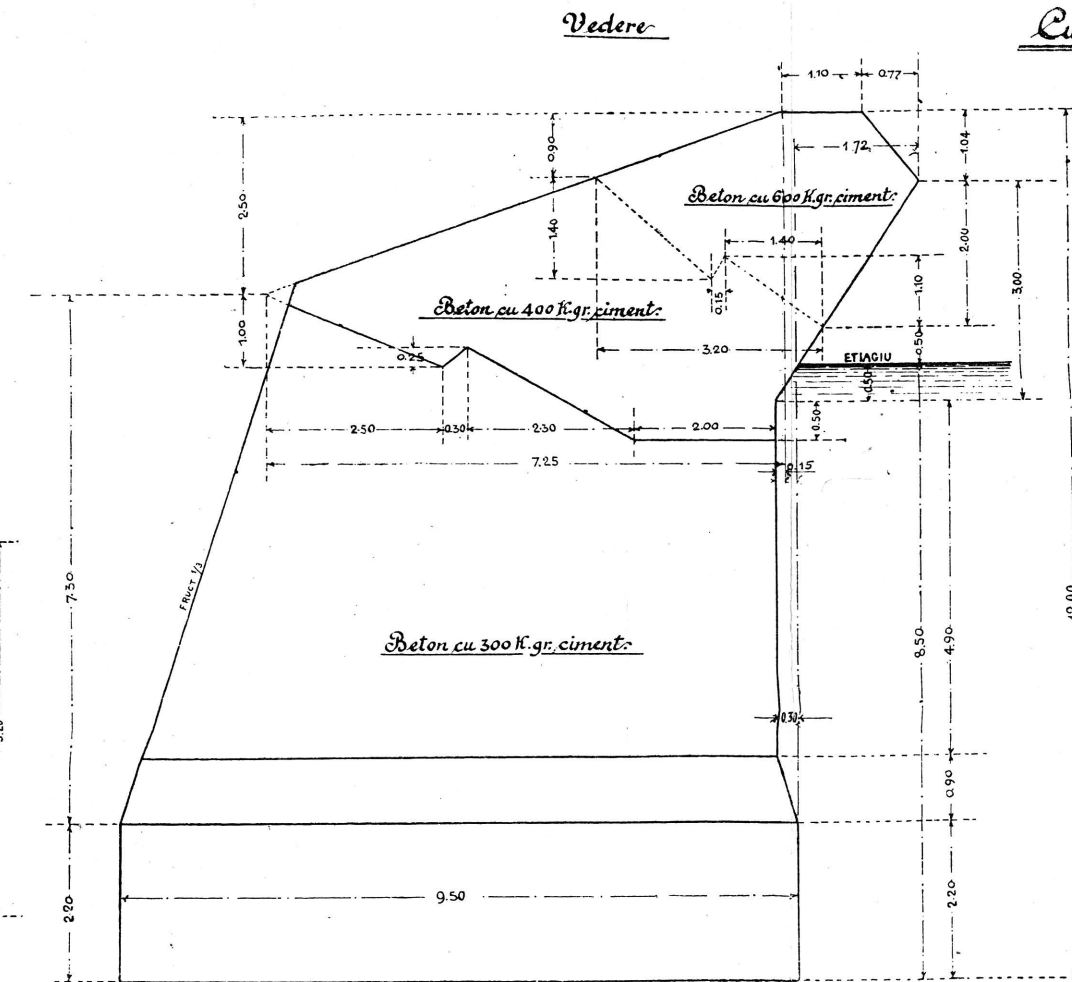
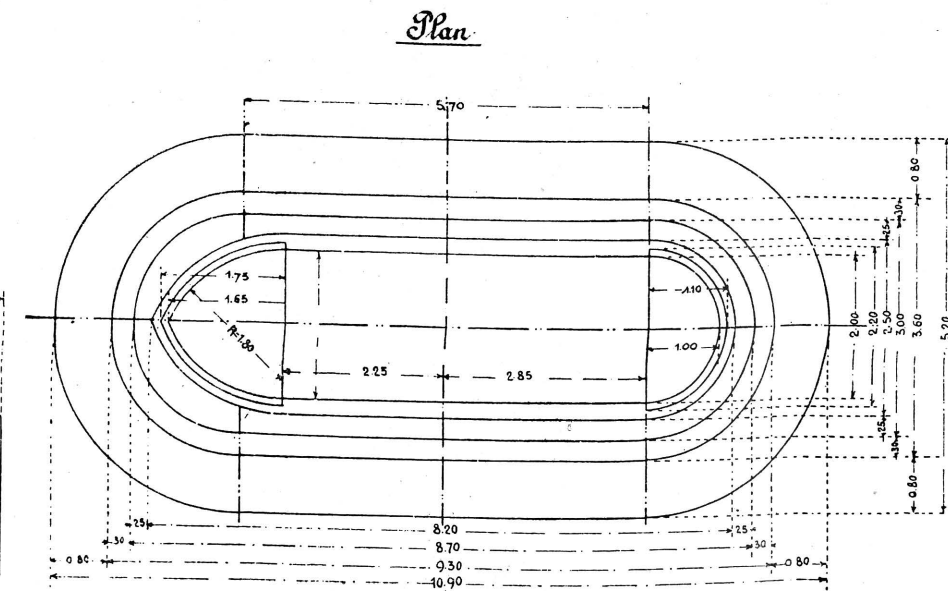
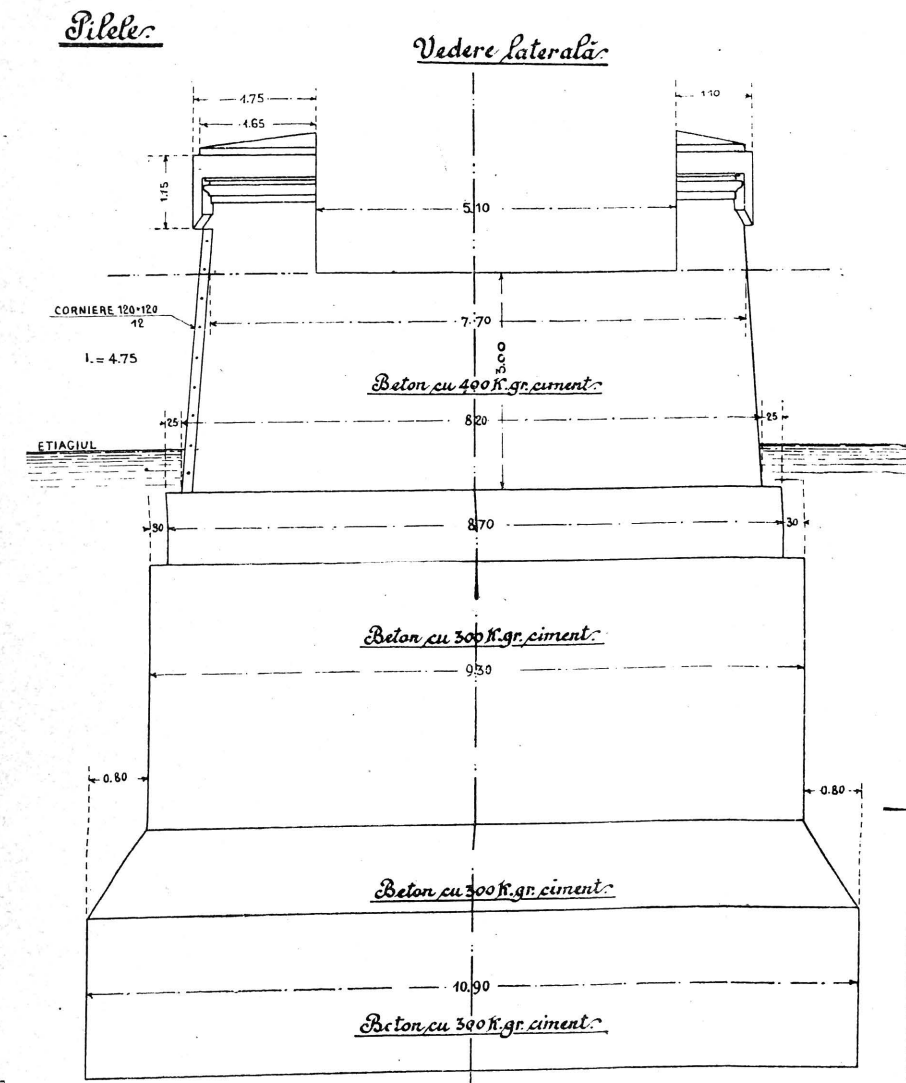
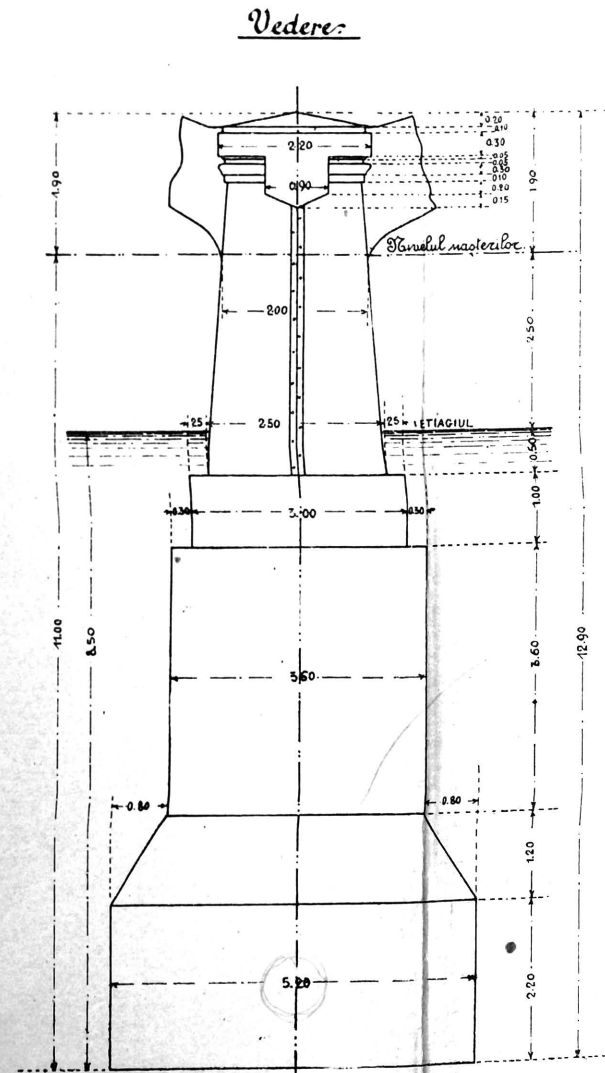
Pod definitiv boltit parabolic de 152.50
lung. cu 4 deschid. de câte 37.00
peste Siret la Rocna?

Scara 0.02 = 1.00.

Director:

Șeful Biroului Tehnic
Inginer.

Conducător
Ch. H. Popescu



Pod definitiv boltit parabolic de 345.00 m.l.
cu 9 deschideri decâte 37.00 peste
Siret la Adjudu-Vechi.

Tip
de pilă și culee.
Scara: 0.02 = 1.00.

Director.

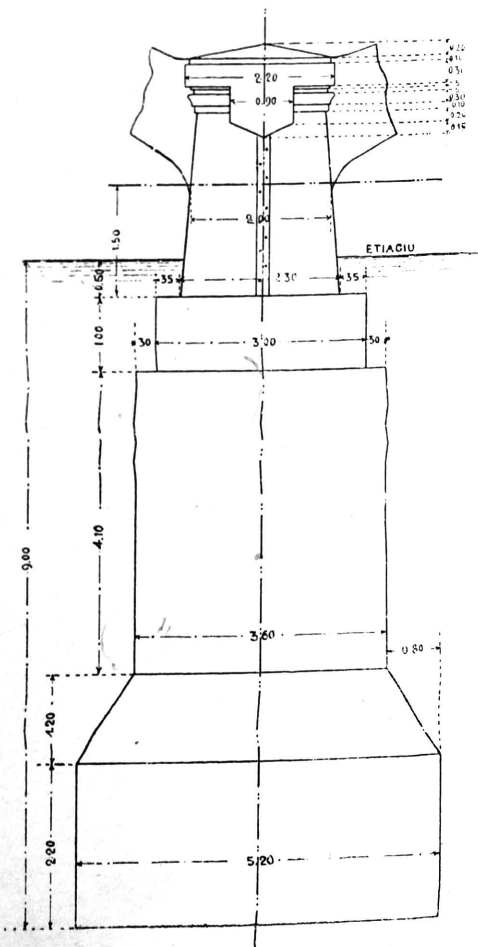
[Signature]

Șeful Biroului Tehnic.
Inginer.
[Signature]

Conducător.

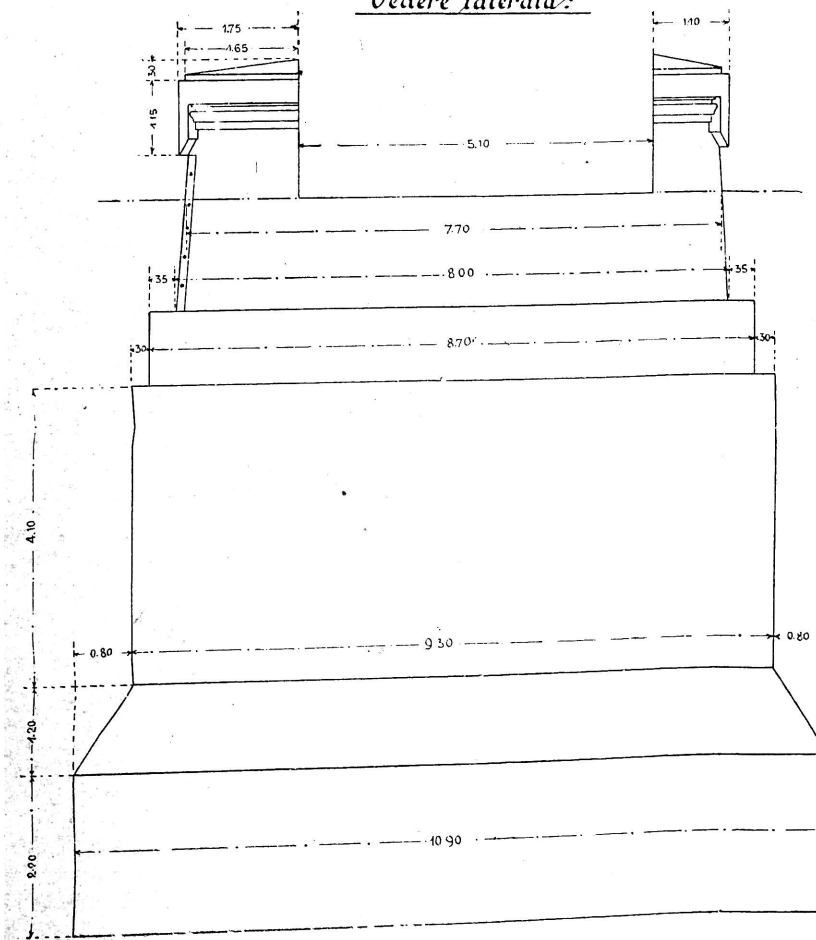
[Signature]

Vedere din amonte.

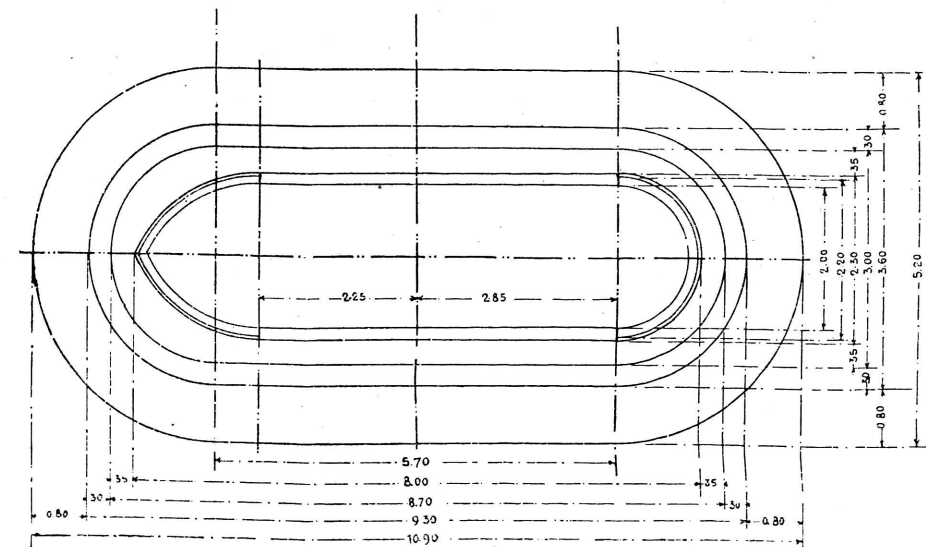


Pila.

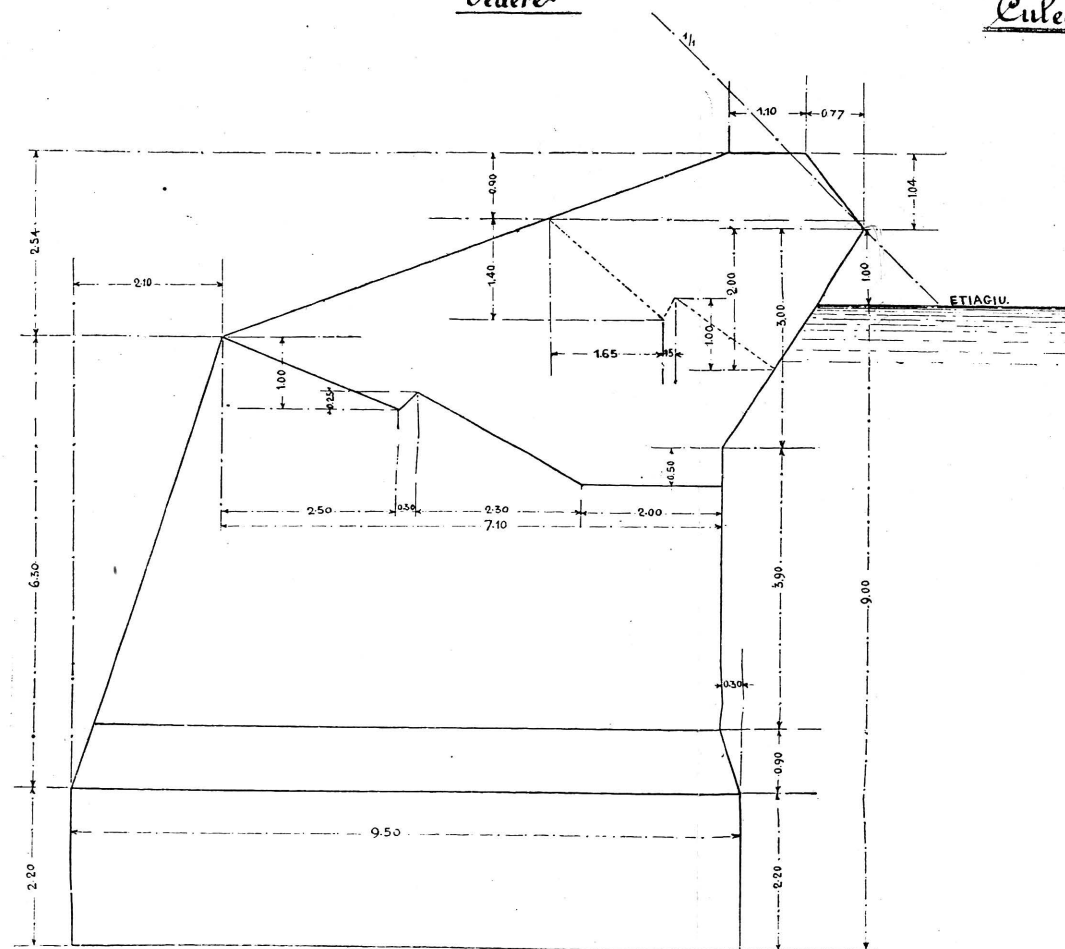
Vedere laterală.



Plan.

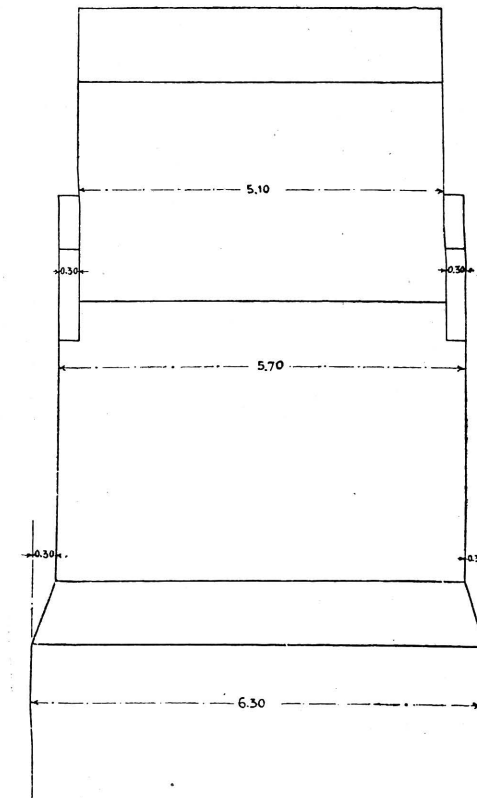


Vedere.



Culee.

Vedere laterală.



Ministerul Lucrărilor Publice
Direcțiunea
Serviciului de Poduri și Săli

Tip
Pilă și Culee

Pod definitiv boltit para-
bolic de 345,00 cu 9 des-
chideri de câte 37,00

peste
Siret.

La Răcălău

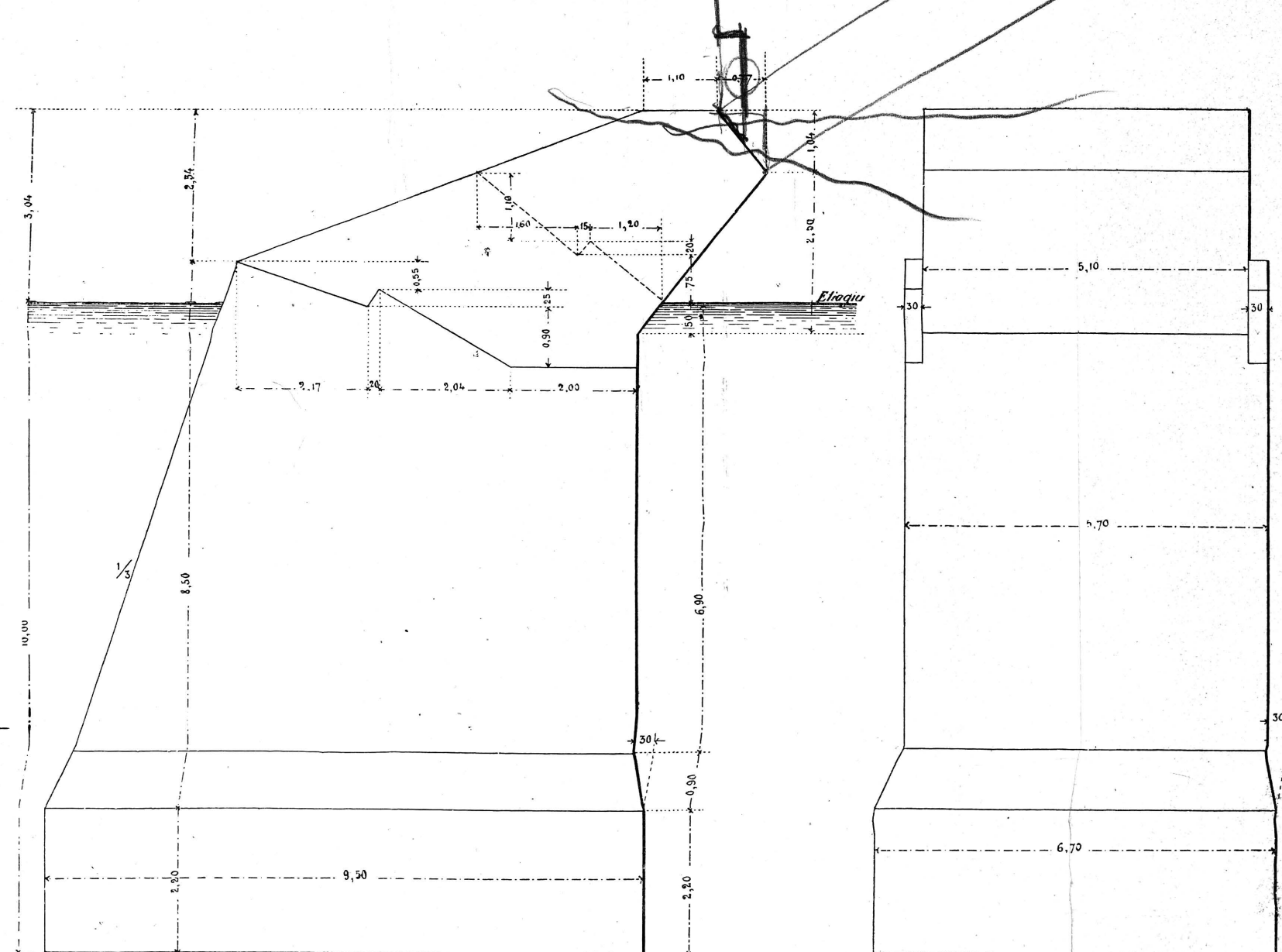
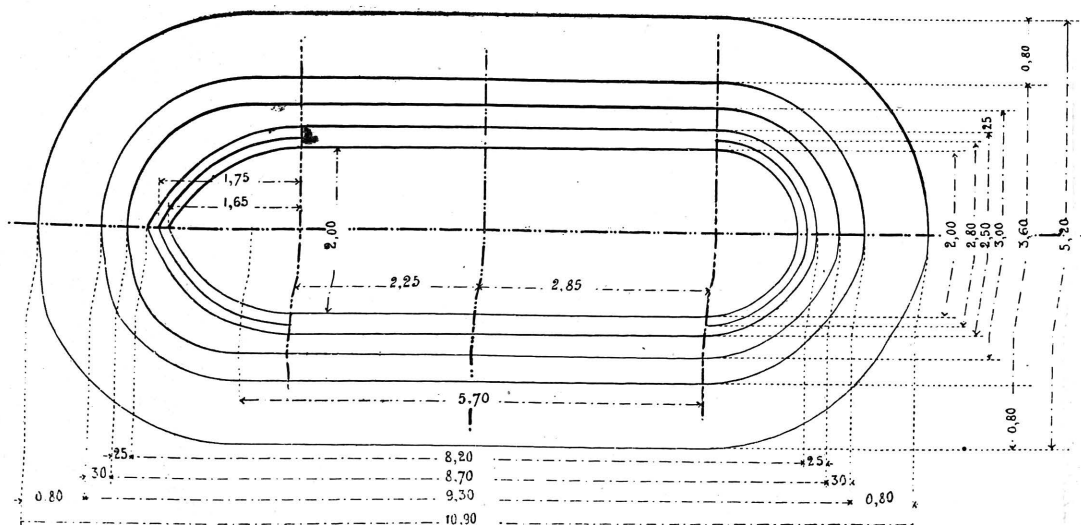
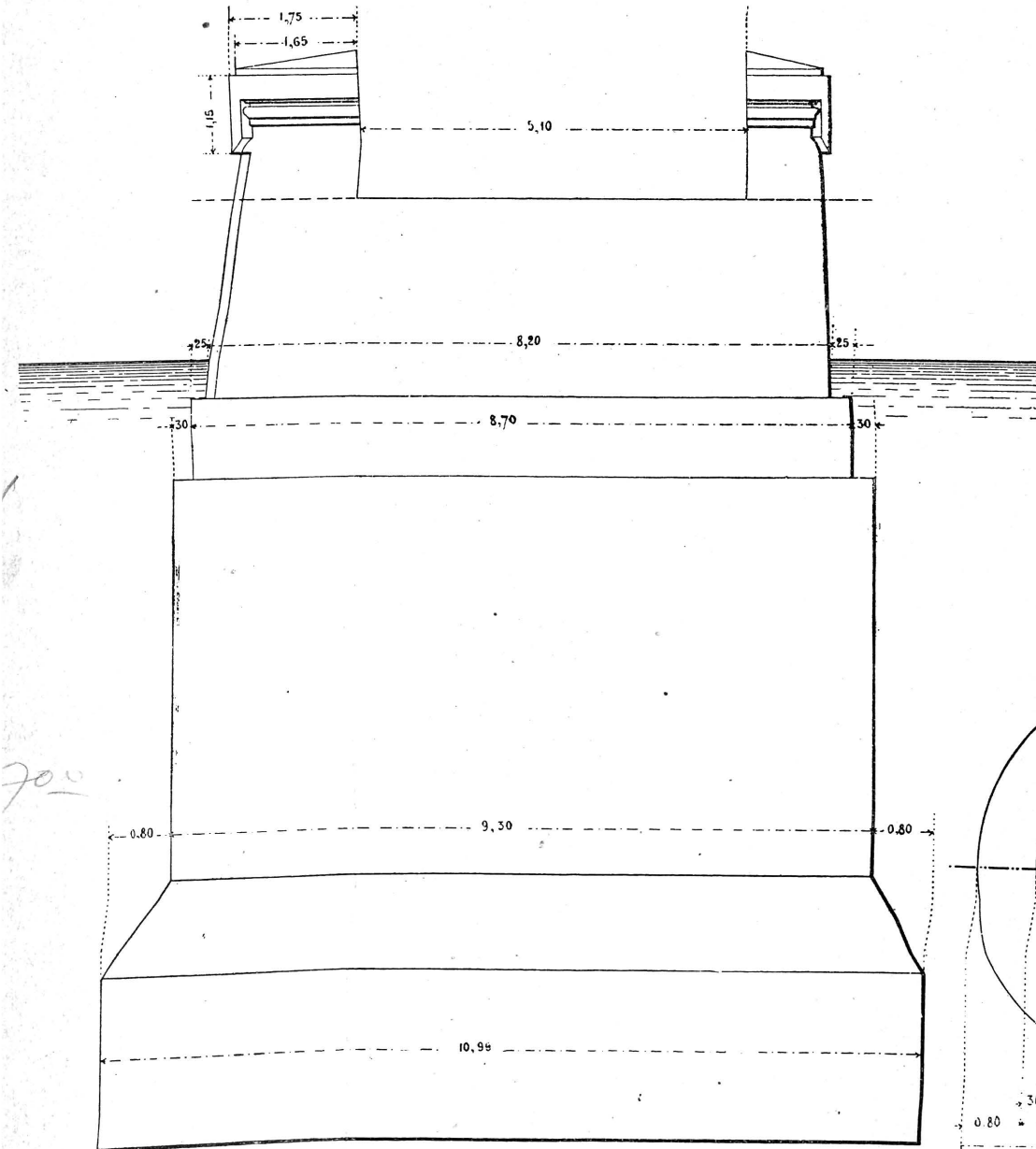
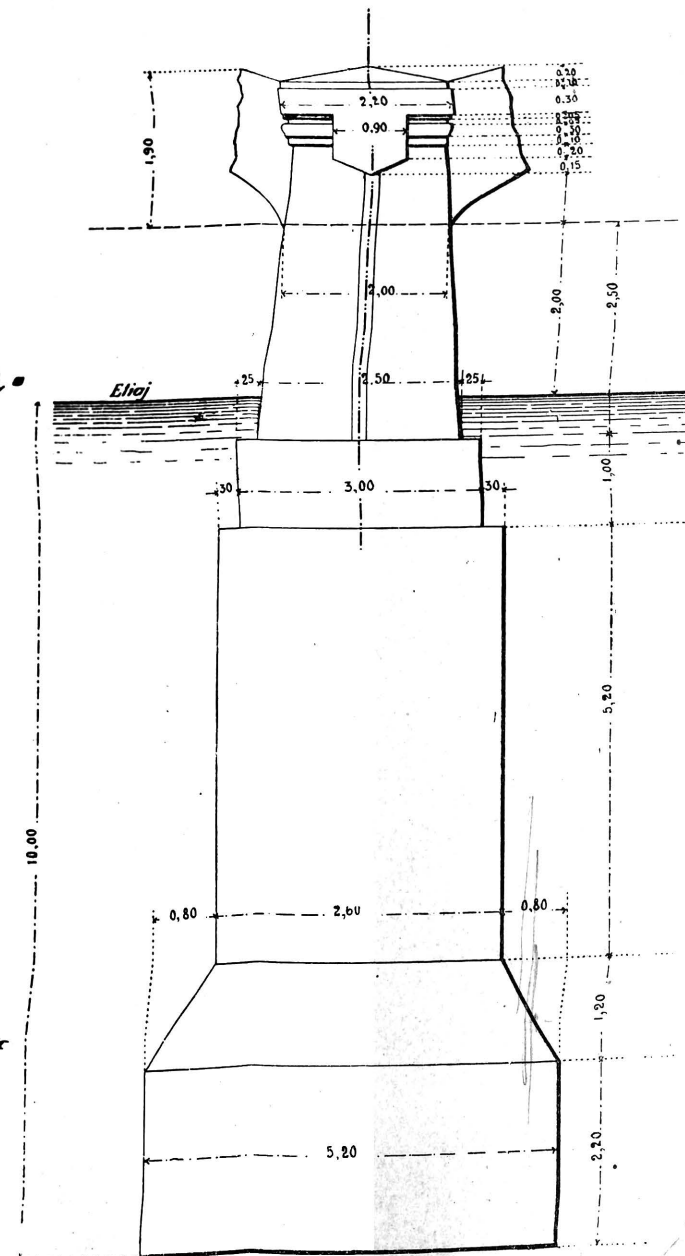
Director:

[Signature]

Conducător
[Signature]

Șeful biroului tehnic
Inginer:

[Signature]



BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

PARTEA TECNICĂ

STUDIU ASUPRA CALCULULUI ÎMPINGERII PĂMÂNTURILOR

Se știe că prima teorie pe care se sprijine calculul împingerii pământurilor a fost stabilită de Coulomb, că în acea teorie direcțiunea împingerii rămâne nedeterminată și că el a propus a se admite că împingerea face cu normala la zid un unghi egal cu unghiul de frecare. Se mai știe că această teorie este supusă oarecăror obiecțiuni, în special ea nu mulțumește spiritul prin aceia că cele 3 forțe cari trebuie să se echilibreze — reacțiunea zidului, greutatea prisme de împingere și rezultanta presiunilor pe planul de alunecare — nu se pot întâlni în general în acelaș punct. Este adevărat, că pentru a se evita această obiecțiune se preconizează admiterea unei suprafețe de alunecare curbă, dar în practică se admite tot prima ipoteză.

De asemenea se știe, că ulterior Rankine a stabilit o teorie cu ajutorul căreia se poate determina într'un *masiv de pământ* direcțiunea presiunilor pe un plan vertical și că, pe baza unei teoreme a lui Weyrauch, se admite, că această direcțiune nu se schimbă în cazul zidurilor de sprijinire.

Ne aflăm deci în fața a două teorii (mai bine zis metode, de oare-ce teoria lui Rankine nu diferă de aceia a lui Coulomb de cât prin introducerea ca element nou a direcțiunii împingeri).

Ambele teorii au partizanii lor; teoriei lui Coulomb i se reproșează mai ales că nu satisface spiritul, aceleia a lui Rankine, că rezultatele date de ea nu corespund cu cele date de experiență. Din discuțiunea ce urmează în această privință un lucru ese sigur; nici una nici alta nu sânt la adăpost de critică și dacă sunt întrebuintate, e din lipsă de ceva mai bun.

În cele ce urmează vom expune o serie de considerațiuni, cari ar putea conduce la o nouă metoadă pentru calculul împingerii pământurilor, metoadă care credem e mai în concordanță cu realitatea.

Se admite în adevăr că o forță P . (fig. 1) aplicată într'un punct A al unui masiv se repartizează pe o distanță finită BC . a bazei acelu masiv ; în cea ce privește acea distanță precum și modul de repartițiune se admite în general că liniile AB și AC fac cu orizontala un unghi de 45° și că distribuțiunea presiunilor se face uniform pe distanța BC .

Din aceste trei ipoteze prima (aceia a distribuirii pe o suprafață finită a unei forțe aplicată într'un punct) este sigură. Corpurile fiind compuse din molecule sau aglomerate de molecule, care se reazemă unele pe altele (fig. 2) este evident că o forță aplicată uneia din

FIG. 1

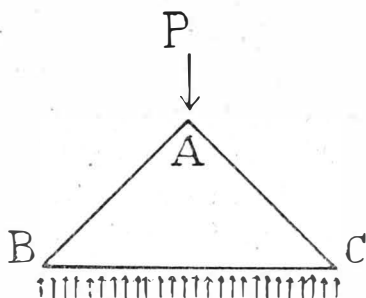


FIG. 2



ele se va transmite celor pe care se reazemă ea și așa mai departe. Cea de a două ipoteză, vom vedea mai târziu că e inexactă și că liniile AB și AC pe cari le vom numi linii de repartițiune, trebuie să facă cu orizontala un unghi egal cu unghiul talusului natural.

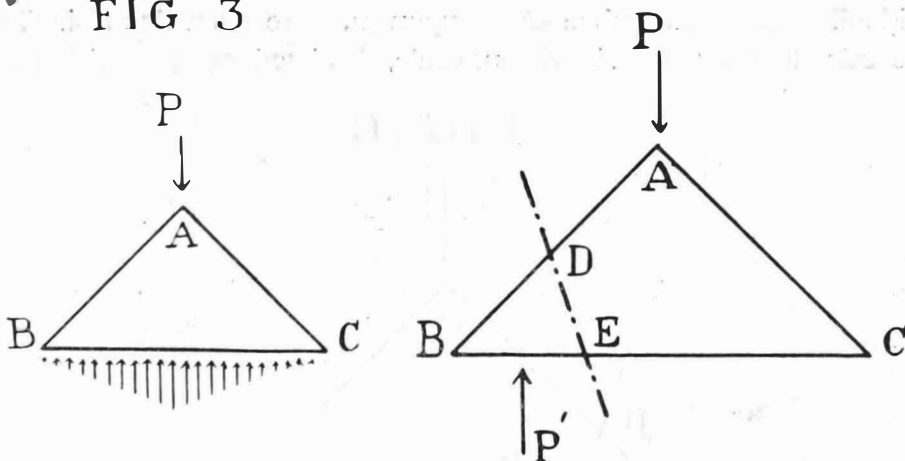
Acest fapt poate fi explicat prin aceea că talusul natural este rezultatul raportului mediu între înălțimea și lățimea moleculelor sau aglomeratelor de molecule ; atunci când acest raport e egal cu 1 (cazul moleculelor sferice) talusul ar fi de 45° , iar în cazul când raportul e mai mic de cât 1 (cazul moleculelor elipsoidale) talusul ar fi mai mic de 45° , acelaș fapt explică și de ce unghiul talusului natural nu poate fi mai mare de 45° , căci în acest caz ar trebui ca înălțimea particulelor să fie mai mare ca lățimea și atunci echilibrul lor ar fi nestabil.

De altminteralea se știe că atunci când se toarnă pământ pe un talus prea vertical, diferitele părțicele se rostogolesc, — nu alunecă — cea ce probează că dacă există echilibru acesta nu e menținut de frecare ci de sprijinirea moleculelor una pe alta.

După cum am spus însă, direcțiunea liniilor de repartițiune se determină din cele lalte considerațiuni, așa în cât nu vom face nici o ipoteză în această privință. Cea de a treia ipoteză, (aceia a distribuțiunii uniforme pe distanța BC) e probabil că e inexactă și că distribuțiunea se face fie după legea triunghiului (fig. 3) fie după o lege care se apropie de ea cu atât mai mult cu cât unghiul talusului natural e mai mic. Vom admite însă ipoteza distribuțiunii uniforme, de oare ce ea dă rezultate mai defavorabile, rezultate cari nu se depărtează

FIG. 4

FIG. 3

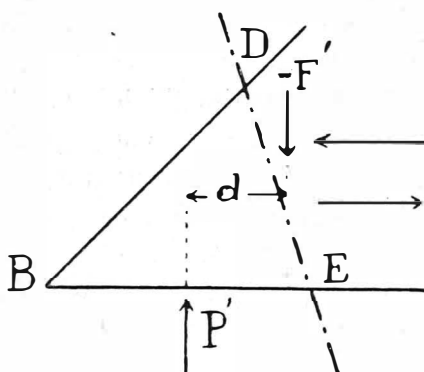


prea mult de cele date de teoria lui Coulomb. Acestea fiind stabilite, să ne închipuim o forță P , aplicată într'un punct A , (fig. 4) al unui masiv. Fie AB și AC liniile de repartiție și DE un plan care intersectează prisma BAC ; fie P' rezultanta presiunilor verticale pe porțiunea BE a planului BC .

Prisma BDE trebuie să fie în echilibru sub acțiunea forțelor cari lucrează asupra ei; aceste forțe sunt: presiunile pe fața BE și pe fața DE . Dacă solidul ar fi capabil să suporte tensiuni am putea satisface condițiunea de echilibru presupuind că pe fața BE se exercită numai presiuni verticale, iar fața DE pe lângă forța egală și de sens contrariu a acestor presiuni e supusă și unui

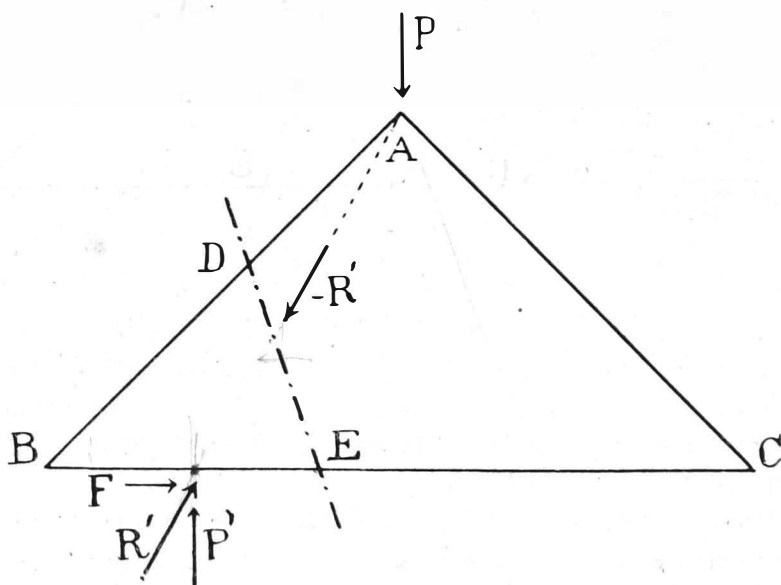
moment încovoitor, egal cu momentul celor două forțe verticale (fig. 5). Însă de oare ce se presupune că masivul n'are coeziune și deci e încapabil de a desvolta tensiuni, pentru a satisface con-

FIG. 5



dițiunii de echilibru, trebuie să presupunem, că rezultantele presiunilor pe cele două fețe BE și DE sunt egale, de direcțiune opusă și în pre-

FIG. 6



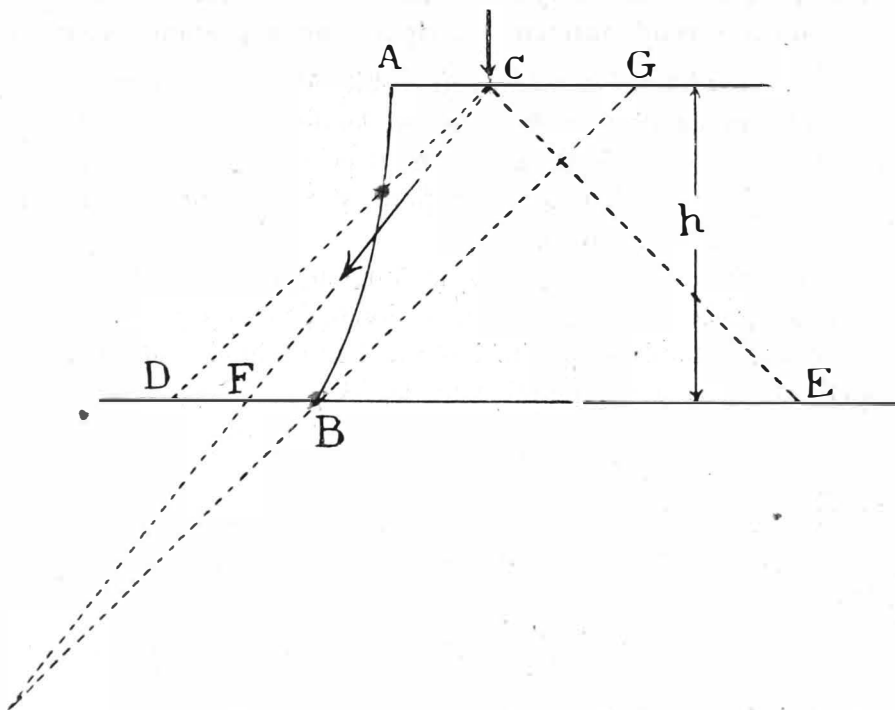
lungirea una alteia (fig. 6) adică pe fața BE avem pe lângă presiunile verticale, reacțiuni orizontale (cari sunt echilibrate de frecare) iar rezultanta lor R' este egală, de direcțiune opusă și în prelungirea

rezultantei presiunilor produse pe fața DE de către forța P. Cum pe de altă parte forța R' din preună cu rezultanta reacțiunilor pe EG trebuie să fie echilibrate pe forța P și cum aceasta trebuie să se întâmple ori-care ar fi distanța de la planul BC la punctul A, urmează că forța R' trebuie să treacă prin punctul A unde e aplicată forța P. Cu aceste elemente se poate determina împingerile în diferite cazuri:

I. Împingerea datorită unei forțe izolate.

Fie un zid AB (fig. 7), și o forță P aplicată într'un punct C situat în dosul acestui zid; fie h distanța de la punctul C la planul DE și CD și CE direcțiunea liniilor de repartiziune.

FIG 7



Admițând că forța P se repartizează uniform pe distanța DE componenta verticală a presiunilor pe DB, care e și componenta verticală a împingerii pe zid, este egală cu :

$$P \times \frac{DB}{DE}$$

Direcțiunea împingerii este după linia AF, punctul F fiind si-

tuat la jumătatea distanței DB. Având direcțiunea și valoarea uneia din componentele împingerii ea e determinată.

Mai observăm că dacă ducem $BG \parallel DC$ avem :

$$FB = \frac{1}{2} DB = \frac{1}{2} CG$$

de unde urmează că linia FC — direcțiunea împingerii — trece, ori care ar fi pozițiunea punctul C pe planul AG, prin punctul H situat pe linia BC așa că $HB = BG$. In cazul când s'ar admite că repartiția presiunilor pe bază se face după legea triunghiului, valoarea componentei vertical

— este $2 \frac{DB^2}{DE^2} \times P$ iar $FB = \frac{1}{3} DB$, de asemenea punctul H,

unde converg împingerile produse de forțele aplicate în diferitele puncte ale planului AG, este situat pe linia BG așa că $HB = \frac{1}{2} BG$; se poate vedea ușor că ipoteza distribuțiuni uniforme este mai defavorabilă.

II. Impingerea datorită pământului situat în dosul zidului și unei supra sarcini uniform distribuită pe suprafața terenului

1. *Cazul unui zid vertical.* — Fie AB un zid vertical (fig. 8) presupunem că pe planul CD situat la distanța y de la bază lucrează o sarcină uniform distribuită p pe unitatea de lungime; fie AD direcțiunea liniilor de repartițiune și S unghiul pe care aceste linii îl face cu orizontala.

Considerăm un element, de lungime dx , situat la distanța x de la zid; acest element va fi acționat de forța $p dx$. Am văzut că, în cazul când se admite ipoteza distribuțiunii uniforme, componentă verticală a împingerii dată de forța $p dx$ este :

$$dVp = p dx \frac{AE}{EF}$$

însă :

$$AE = GD = CD - CG$$

sau

$$AE = \frac{y}{\operatorname{tg} \rho} - x$$

sau puind

$$\cotg \rho = k a$$

$$AE = ay - x$$

iar

$$EF = 2 ay$$

deci :

$$dVp = \frac{p dx}{2 ay} (ay - x)$$

orizontală va fi

dec.i

$$dHp = \frac{p}{4ay^2} (a^2y^2 - x^2) dx$$

FIG. 8



componentele împingerii datorite suprasarcinei p .

$$V_p = \frac{p}{2ay} \int_0^{ay} (ay - x) dx = \frac{p}{4} ay$$

și

$$H_p = \frac{p}{4xy^2} \int_0^{xy} (x^2 y^2 - x^2) dx = \frac{p}{6} x^2 y$$

însemnând cu θ unghiul pe care îl face împingerea cu orizontala avem :

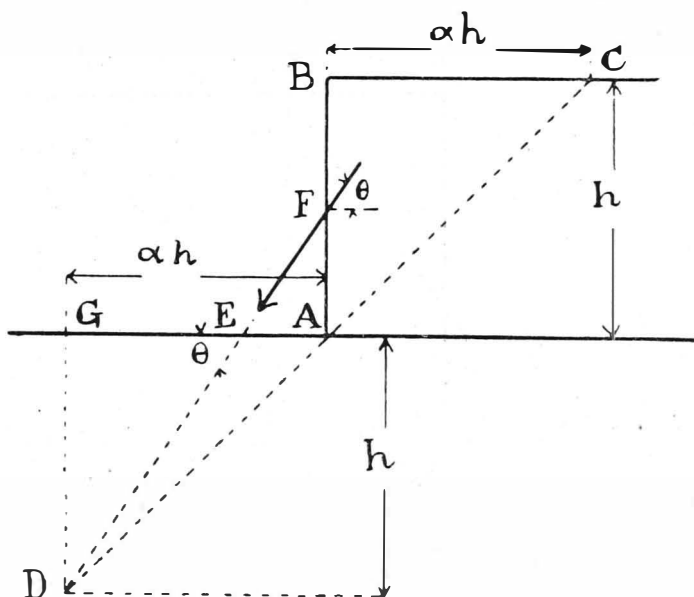
$$tg\theta = \frac{V}{H} = \frac{3}{2\alpha} = \frac{3}{2} tg\varphi$$

(În teoria lui Coulomb avem : $tg\theta - tg\varphi$: iar în cea a lui Rankine $tg\theta = \theta$).

După cum se vede, valoarea $tg\varphi$ e independentă de y , adică direcțiunea împingerii e aceeași ori-care ar fi poziția planului CD.

Făcând în aceste formule $y = h$ (h fiind înălțimea zidului) obținem împingerea datorită unei supra sarcini uniform distribuite pe suprafața masivului de pământ ce se află în dosul zidului.

FIG. 9



Dacă F e punctul unde împingerea întâlnește zidul (fig. 9) avem :

$$AF = AG tg\theta = \frac{3}{2\alpha} AE$$

însă

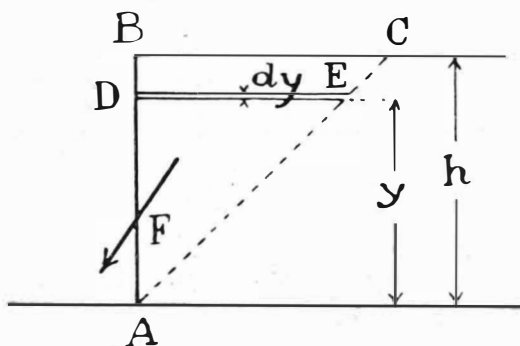
$$AE = AG - GE$$

sau $AE = \alpha h - h \frac{2}{3} \alpha = \frac{1}{3} \alpha h$ de unde $AF = \frac{h}{2}$

adică împingerea întâlnește zidul la jumătatea înălțimei (după cum rezultă și din teoria lui Coulomb).

Pentru a determina împingerea datorită masivului de pământ aflat în spatele zidului vom lua (fig. 10) o bandă infinit mică DE de înălțime dy situată la distanța y de la bază; dacă π este greutatea specifică a pământului, putem considera că pe planul DE acționează o sarcină uniform distribuită πdy pe unitatea de lungime și atunci dacă Vt și Ht sunt componentele verticală și orizontală a împingerii datorite masivului, componentele împingerii datorite bandei DE sunt diferențialele în raport cu y a cantităților Vt și Ht .

FIG. 10



Avem prin urmare: $dVt = \frac{\pi}{4} \alpha y dy$

și $dHt = \frac{\pi}{6} \alpha^2 y dy$

integrând între valorile lui y cuprinse între 0 și h avem componentele împingerii totale:

$$Vt = \frac{\pi}{4} \alpha \int_0^h y dy = \frac{\pi}{8} \alpha h^2$$

$$Ht = \frac{\pi}{6} \alpha^2 \int_0^h y dy = \frac{\pi}{12} \alpha^2 h^2$$

direcțiunea împingerii e cunoscută (avem $\operatorname{tg} \theta = \frac{3}{2} \operatorname{tg} \phi$), rămâne să determinăm unul din punctele ei. Dacă F e intersecțiunea împingerii cu suprafața din 'năuntru a zidului avem:

$$Ht \times \overline{FA} = \int_0^h dHt \times \frac{1}{2} \alpha y$$

sau :

$$\frac{\pi}{12} a^2 h^2 \times FA = \frac{1}{2} \times \frac{\pi}{6} a^3 \int_0^h y^2 dy$$

de unde :

$$FA = \frac{1}{3} h$$

(după cum rezultă și după teoria lui Coulomb).

O altă relațiune, identică cu ceea-ce se întâmplă în teoria lui Coulomb, se obține dacă se ia raportul între împingerea datorită supra-sarcinei uniform distribuită și aceia datorită masivului de pământ. Acest raport este :

$$2 \frac{P}{\pi} h$$

Am spus că direcțiunea liniilor de repartițiune trebuie să facă cu orizontala un unghi egal cu unghiul talusului natural.

În adevăr din cele ce preced se vede că linia AC este limita între particulele cari nu dau împingere pe planul AB și cele cari dau, sau cu alte cuvinte între cele cari pentru a se menține în echilibru n'au nevoie de zid de sprijinire și între cele cari au :

Dacă, în loc de a admite ipoteza distribuțiunii pe bază după legea dreptunghiului, am admite ipoteza distribuțiunii după legea triunghiului am obține procedând în mod analog :

$$Vp = \frac{P}{6} a h$$

$$Hp = \frac{P}{12} a^2 h$$

$$\operatorname{tg} \theta = \frac{2}{a} = 2 \operatorname{tg} \rho$$

și
$$Vt = \frac{\pi}{12} a h^2$$

$$Ht = \frac{\pi}{24} a^2 h^2$$

cu aceleași coincidențe cu teoria lui Coulomb ca și în cazul ipotezii distribuțiunii uniforme adică :

Împingerea datorită suprasarcinii uniform distribuită întâlnește zidul la $\frac{1}{2}$ înălțimii ;

împingerea datorită pământului întâlnește zidul la $\frac{1}{3}$ -a înălțimei și raportul între cele două feluri de împingeri e $2 \frac{p}{\pi} h$.

Mai trebuie să observăm că în cele ce preced am presupus că repartițiunea se face într'un plan normal pe planul zidului, cea ce nu poate fi considerat ca exact de cât de la distanța a h de la marginea zidului, căci în realitate distribuțiunea se face după un con.

(Va urma)

Cristea Niculescu

Inginer

Șef de secție serviciul Podurilor CFR.

Planul de sistematizare a Capitalei

În coloanele Buletinului Societății politecnice, Nr. 11 din Noiembrie 1907, s'a publicat programul întocmit de Primăria Capitalei pentru un concurs având de scop obținerea unui plan complet de sistematizare a orașului, precum și unul din proiectele prezentate și premiate, acela al d-lui *Inginer Costinescu*.

D-l *Inginer J. Pușcariu*, care a întocmit un plan de sistematizare a capitalei, cumpărat de Primărie a ținut în seara de 5/18 Aprilie 1908 în localul societății politecnice o conferință descriind și justificând proiectul său.

D-l *Inginer Stroescu* autorul planului clasificat primul de juriu a arătat considerațiunile cardinale ce l'au călăuzit la întocmirea planului prezentat de d-sa.

D-l *Inginer Costinescu* a complectat menționatul memoriu publicat în Buletin.

Chestiunea fiind cunoscută în parte de cetitorii Buletinului, vom da conferința d-lui Pușcariu și dezbaterile urmate în rezumat :

D-l *Inginer J. Pușcariu*, arată considerațiunile generale ce le-a avut în vedere la întocmirea proiectului său.

1. *Reducerea razei orașului*, care este prea mare față de populațiunea capitalei ; mărginirea este prevăzută a fi obținută prin o linie ferată de centură care să lege gara Centrală de pe Bulevard cu gările Obor, Abator, Filaret, Cotroceni și gara de Nord.

Regiunea ce rămâne în afara liniei ar constitui parte comune suburbane, parte s'ar planta spre a feri capitala de vânt, viscol și secetă, parte orașul industrial.

2. *Îmbunătățirea condițiunilor de circulațiune* prin crearea de căi largi și alineate, și prin rectificarea stradelor existente.

3. *Îmbunătățirea stărei igienice* a capitalei

a) prin străpungerea blocurilor care suprimă curțile adânci și murdare, înfundăturile și maidanele băltoase

b) prin crearea de *bulevarde-parcuri* care leagă parcurile mari unele de altele.

c) prin creare de piețe care înlesnesc și circulațiunea.

*
* *

Construcția unei linii ferate de centură cu o linie transversală pe cheiul Dâmboviței va înlesni populațiunea de la periferia orașului; această linie ferată joacă un rol important în sistematizarea stradelor care trebuie să dea acces la stațiile acestei linii; s'a prevăzut gara centrală acolo unde este proiectată de Direcția generală a căilor ferate, introducând mici modificări, iar linia de centură are traseul indicat în planul I.

*
* *

Crearea de artere noi prin adoptarea a două „ringuri” (străzi inelare) și o serie de artere radiale plecând de la primul „ring” către periferie constituie baza întregului plan de sistematizare.

Traseul atât a arterelor inelare cât și radiale a fost ales așa ca să se obțină cu minimum de cost, trecându-le prin fundul curților și grădinilor:

Lărgimea adoptată este:

a) pentru bulevarde 36 m. 30 m. și 24 metri

b) pentru străzi principale 20 și 18 metri.

c) pentru străzi secundare 16 și 12 metri.

În aceste lărgimi sunt cuprinse trotuarele care ocupă $\frac{1}{4}$, până la $\frac{1}{5}$ parte din lărgimea străzii.

Primul șir de strade inelare, — 36 m. lărgime — va pleca de la podul Mihai-Bravul, perpendicular pe actualul Bulevard Elisabeta, pe lângă Cismegiu spre a coti în fața teatrului liric spre calea Victoriei; trecând pe lângă Ateneu va merge până la Bulevardul Colței de unde va coti spre grădina Icoanei d'aci spre strada Teilor apoi va lua direcțiunea perpendiculară pe Bulevardul Carol I până în strada Călărașilor, care este mai departe cuprinsă în „ring” se va încheia prin piața Ghica pe cheiul Dâmboviței care trece prin fața Palatului de Justiție, unde albia Dâmboviței va fi acoperită.

Al doilea șir de străzi constituind inel, va fi format de șoselele Bonaparte, Ștefan cel Mare, o șosea nouă care pornește din piața Moșilor și până în șoseaua Iancului la întretăierea cu șoseaua Mihaiu-

Bravul; o alta care unește piața ce calea Călărașilor o face tăind șoseaua Mihaiu Bravul; cu splaiul Alecsandri al Dâmboviței, și care trece peste calea Dudești, strada Laboratorului și prin fața turnătoriei. Lemaître, împreună cu splaiurile Dâmboviței formează strada inelară până la gara Centrală, cuprinzând o parte din calea Plevnei, din dreptul grajdurilor comunale apucând spre gara de Nord, pe care în dreptul magaziei de mare viteză, o traversează prin pasagiu superior, strada inelară se unește cu piața Victoriei, după ce trece prin dosul școalei de Arte și Meserii.

Bulevarde și căi. Pe lângă căile existente pe care parte le-am rectificat lărgindu-le sau aliniindu-le, s'a prevăzut, paralel cu ele și pentru descărcarea lor, bulevarde și strade cari stabilesc comunicația radială dintre artera inelară centrală și cea exterioară.

Aceste bulevarde și strade plantate, având 20 și 24 metri de lărgime sunt următoarele:

1. *Soseaua Filantropiei—strada Câmpineanu.* Bulevard paralel cu calea Victoriei, trece prin fostul cimitir Israelit, transformat în grădină publică, atinge parcul *palatului Academiei*, traversează calea Griviței și-și face loc printre Ministerul de Culte și liceul Sf. Sava, unde, în încrucișare cu prelungirea căiei Dorobanților (Al. Lahovari), care constituie un punct principal al orașului, am lăsat o piață în spatele bisericei catolice sf. Iosif din vecinătate.

2. *Șoseaua Herăstrău—grădina Icoanei.* Bulevard plantat cu arbori ca și stradele Polonă și Dorobanților cu cari merge paralel. El divide blocurile mari dintre aceste două strade și poate servi pentru construcție de vile și locuințe de elită, situate spre Nord, pe unde se primenește aerul curat al Capitalei.

3. *Str. Colentina-bulevardul Carol* paralel cu calea Moșilor și necesar descărcării acesteia din urmă. Bis. sf. Ion în mijlocul unei grădini a fost într'adins lăsată în axa lui, pentru împedirea vântului de N. E. În ajutorul acesteia mai vine și Hala din piață ce bulevardul nou formează cu strada Romană.

4. *Calea Vergului-str. Teilor.* constituie pentru arterele de comunicație de la Nord, o diagonală a orașului către bulevardul Colței, șoseaua Filantropiei și centrul orașului, pe care îl atinge tangențial prin calea inelară. Acest bulevard trece prin piața regele Carol I și cuprinde mai multe piețe circulare (ronduri) potrivite pentru coloane fântâni ș. a.

5. *Calea Vergului-str. Sborului* și prelungit până în piața Sf.

Gheorghe; merge paralel cu calea Călărașilor, atinge curțile bisericilor Delea-Veche, Hagiu și Sf. Stefan și trece prin dosul Halei Traian a cărei piață o mărește.

6. *Turnătoria Lemaitre-strada Olteni*, paralel cu calea Văcărești, atinge curțile bisericilor Petre și Pavel, Dobroteasa și Olteni, și înghite strada Olteni prin lărgirea și alinearea ei.

Pe partea dreaptă a Dâmboviței strade radiale la fel sunt :

1. *Amont de strada Pustnicului-podul I. C. Brătianu*, paralel cu strada Șerban-Vodă. În piața de răscruce cu bulevardul Neatârănării se unește cu bulevardul ce vine din piața Cuza-Vodă și trece pe din dosul bisericii Sf. Spiridon, care fiind ast-fel înconjurată de strade rămâne estetic izolată în grădina sa.

2. *Piața Regina Elisabeta (Expoziție) — Piața de legume*. O arteră de comunicație de mult dorită, pe din dosul Mitropoliei și care permite înfrumusețarea dealului.

3. *Piața Regina Elisabeta-calea Victoriei*, formând prelungirea acesteia, paralel cu strada 11 Iunie.

Din acest bulevard se va construi drumul de acces în serpentină, cu o rampă dulce, la Cameră și biserica Mitropoliei și care va constitui drumul ceremonial al Curței Regale.

4. *Strada 13 Septembrie — strada Apolodor*, înghite strada Căzărnei și coboară costiș pe după Arsenalul Armatei ca să se lege cu strada Apolodor.

5. *Stația Dealul-Spirei — strada Rozelor*, bulevard care se coboară în spatele fabricii Oppler amont de grădina de tir, paralel cu calea 13 Septembrie și strada Isvor.

Asemenea am prevăzut bulevarde și șosele de același tip, fie pentru a lega puncte principale între ele, fie pentru a scurta distanțele sau diviza blocuri prea mari.

1. *Strada Vamei-strada Teilor* stradă cu fațadă de grădini care pornește din piața palatului Regal și duce ca arteră principală la semirondul ce strada inelară face cu strada Teilor.

2. *Prelungirea bulevardului Ferdinand* până la gara Obor prelungire făcută din piața ce bulevardul face cu strada inelară externă. Oborul de vite, mutându-se la Abotor, poate fi transformat în piața de fructe sau în grădina publică. De aci, peste strada Heliade, printre câmpul Moșilor și grădina Heliade, am trasat o stradă nouă până la gara cea veche de la Obor.

3. *Gara Obor, prin strada Delea-Veche până la șoseaua*

Vitanului; stradă care constituie o arteră de îndreptare a stradelor din partea opusă a orasului către gara Obor. La intersecția ei cu șoselele Iancului și Mihai-Bravul se formează o piață de circulație cu un rond monumental. În trecere mai departe atinge o nouă piață cu hală.

4. *Piața Regele Carol I-grădina publică din strada Turturelelor*; stradă care unește aceste două principale puncte de circulație atingând și piețele Dabija și General Racovitza.

5. *Grădina din strada Turturelelor-șoseaua Cățelului*, care are o ramură până la cimitirul Isvorul-nou.

6. *Calca Vergului-bulevardul Neatârnărei*, care traversează grădina din strada Turturelelor și podul Rosetti al Dâmboviței.

7. *Calea Piscului-grădina stradei Turturelelor*. Această grădină-piață va constitui centrul șoselelor și bulevardelor radiale din acest cartier destinat industriei și manufacturii.

Aceasta stradă atinge grădinile bisericilor Sf. Troiță și Căramidari, noua piață cu hală și apoi înălțată în împlinire, pe din dosul Turnătoriei Lemaitre, traversează Dâmbovița pe un pod nou.

8. *Inchisoarea Văcărești-bulevardul Neatârnărei*, stradă care trece prin dreptul bisericii Slobozia. Pe ea, aproape de str. Cuza-Vodă am amenajat o piață cu grădină rectangulară și ceva mai departe o altă piață cu hală.

9. *Din Șoseaua Viilor spre calca 13 Septembrie* o șosea de acces care înghețe strada Uranus.

10. *Prelungirea stradei Dorobanților*. până în strada Știrbei-Vodă aproape de biserica Schitu-Măgureanu. Această stradă, cu grădini de fațadă, deschide un nou larg front liceului Sf. Sava, Catedralei catolice și Ministerului de Culte.

11. *Strada Francmasonilor-piața Romană*, stradă cu fațadă de grădini, înghițind strada Sculpturii și parte din strada Cosma și formând o arteră principală pentru gara de Nord.

12. *Între strada Lascar Catargiu și școala comunală din Tunari*, paralel cu strada Romană, iar de aci înghițind aceasta stradă și lărgindu-o trece până în calea Moșilor.

Aceasta stradă formează o quasi-stradă inelară intermediară celorlalte.

13. *Din piața atelierelor C. F. R.* transformate în magazine de mărfuri sau vamale, se deschide perpendicular un bulevard până în piața Buzești.

Grădinile publice.

Grădinile fiind de necesitate primordială igienei unui oraș se impune ca Primăria să-și asigure din vreme locuri cari vor servi succesiv formării diferitelor sisteme de parcuri.

Deși București în sine sunt o grădină, prin faptul că mai toate casele au un prisos de loc liber sau plantat, totuși privind în viitor, suntem siliți să admitem că aceste locuri vor fi și ele sacrificate de oarece spiritul pentru afaceri va indemnă proprietarii să se lipsească de avantajile de aer și lumină, oferite prin prăstrarea grădinilor.

De altmintealea căldurile tropicale din timpul verei ne impune inzestrarea orașului, pe lângă alee și squaruri și cu parcuri situate în diferitele puncte ale sale, parcuri necesare repaosului și recreațiunei populațiunei sărace.

Pentru formarea lor m'am folosit de locuri mlăștinoase ce urmează să fie suprimate, cariere și maluri surpate, de locuri, în fine improprii clădirei și rămase pustii, *cari însă odată asanate și potrivite, vor corespunde cerințelor de igienă.*

Terasamentele pentru acomodarea acestor terenuri se pot mai lesne obține săpând lacuri și alimentate continuu vor concentra apele și seca împrejurimile, constituind și o podoabă.

Următoarele locuri le-am transformat ast-fel :

1. *La Grozăvești*, o aglomerare de livezi și grupuri de arbori presărată de lacuri alimentate direct de Dâmboviță sau de iazul morei Ciurel.

2. *Groapa* după proprietatea *Cornescu* devine salubă decapându-se malurile ce se transformă în țesături prelinse spre mijloc unde putem amenaja piețe sportive, *sală de gimnastică* (24) și o *piscină* (25).

3. *Maidanele* de ambele părți ale căiei Vergului formează, prin traversarea a două șosele, cinci câmpuri amenajate cu diferite parcuri, din cari, unul prevăzut cu o *baie populară* (26).

4. *Coasta* de la șoseaua *Vitamului* până la apele feruginoase, în parc cu pepinieră pentru Primărie și cu un *ospiciu* (27).

5. *Valea plângerei* de lângă cimitirul Belu, în parc cu șosele având pe punctul culminant o clădire monumentală, ca spre pildă un *mansoleu național* (28).

6. *Locul* băltoș *dintre strada Măgurele* și calea Rahovei, în parc cu lacuri, care va folosi populațiunei din Dealul Spirei.

Cât de parcurile deja existente, le-am mărit și ameliorat astfel:

1. *Parcul șoselei Kiseleff* l'am împins până în prelungirea aleei Blank și cărămidăriei Cerkez și înghite grădinile particulare, dând astfel loc la o instalațiune de petreceri populare (WürstelPrater). Paralel cu șoseaua Kiseleff figurează de ambele părți, pentru descărcarea ei, două noi șosele.

2. *Grădina Teilor* sporită înspre Pantelimon pe coastele malului drept al Colentinei. În pădurirea regiunii întregi de Nord-Est împiedicând curenții Crivățului va îmbunătăți în mod simțitor clima.

3) *Parcul-Carol* (Expoziția), transformat fiind în grădină zoologică, va fi sporit înspre sud până ce se leagă cu parcul din valea plângerii adică din dosul Cimitirului Belu, câștigându-se astfel în tîndere mai mare pentru o viitoare expoziție.

4. *Parcul Cismigiu* câștigă în spațiu având de toate părțile strade largi.

5. *Parcul societății de Tir* se găsește de-alungul dealului unit cu parcurile asilul Elisaveta, Cotroceni și grădina Botanică și având pe platon promenada cu vedere dominantă asupra orașului.

Sisteme de parcuri-alee

Municipiile celor mai mari capitale au recunoscut că sistemul de a lega parcurile și grădinile publice între ele prin fâșii de parcuri cari să străbată orașul, corespunde mai mult cerințelor de igienă, parcurile fiind rezervorii de aer, iar fâșiile artere de aerățiune. Acestea împreună cu stradele ce le bordează constituie lărgimea lor de 50—60 metrii pe de o parte stavilă propagării boalelor epidemice și a incendiilor, pe de alta loc de recreațiune, copiilor în deosebi.

Ași fi proiectat o rețea mai mare de asemenea parcuri fâșii în care și plantațiunile prosperă mai bine de-cât în bulevarde, șosele și căi de circulațiune, dar m'am temut de cheltuieli prea mari de expropriere.

De-altmintrelea, survenind dificultăți de această natură, fâșiile în chestie pot fi întrerupte de blocuri de case până mai târziu, sau pot suferi mici deviațiuni de la linia dreapta în care le-am trasat. Stradele care mărginesc le-am lăsat într'adins de o lărgime de 18 metrii spre a nu constitui artere de circulațiune mari, prea zgomoase acelorora cari caută locuință liniștită.

Pe planul general aceste alee, grădini sau fâșii de parcuri se prezintă ca o rețea de bande cari traversează atât splaiurile Dâm-

boviței cât și multiplele bulevarde, șosele și strade, dând astfel tablou mijloacelor bogate de comunicațiune ce am chibzuit să creez.

În consecință se găsesc legate între ele :

1. *Parcul Carol și cel din Valea plângerei, cu parcul Vergului și acela din Jața gărei Obor* și prin ramificare cu parcul șoselei Vitanului și cu grădina publică de lângă strada Turturelelor. Aici se ridică un *Casino mareț* și un *monument* oare-care înălțat, constituind centre de perspectivă stradelor radiale.

2) *Parcurile* Turturelelor, Vergului, Gara Obor, Heliad, Moși, Tei, Cornescu, Icoana și rondul cel mare (Calea Călărași-strada Inelară) sunt unite prin alee grădini concentric la stradele Călușeilor-Traian — biserica Pantelimon.

3. *Parcul Cornescu* cu *șoseaua Kiseleff* parcul din dosul cimitirului Sf. Vineri nou, Grozăvești. De la Calea Griviței, care însuși poate fi înălțată pentru îndulcirea rampei, alea se urcă, trecând cu pasagiu superior liniile ferate ale gărei de nord (B. M.).

4. *Parcul Carol* cu *Dealul Filaret* Bragadiru și alea de sub Arsenal. Aici o întrerupere până la cazarma Cuza-Vodă, apoi dealul coastei spre Opler cu Grădina de Tir, parcurile Asilul Elena Doamna și Cotroceni precum și cu Grădina Botanică.

De remarcat la seria aceasta de parcuri că una din stradele mărgingăse zace mai jos de cât cealaltă aflătoare pe deal, aceasta oferind vedere dominantă asupra Bucureștilor, care vedere poate fi menajată prin aranjamentul special al plantațiunilor. Casele după strada de sus vor fi cu mai multe etaje, iar cele de pe strada de jos fără etaje, ast-fel că cele de sus vor răsări ca clădiri impunătoare din mijlocul de verdeață.

5. *Grădina de Tir* cu Cișmigiul (în dreptul bisericei Schitul Măgureanu), alea respectivă trecând întâi prin fața gărei Centrale.

Cișmigiul, având de-o-parte strada inelară cea mai largă și plantată, se găsește la rândul său legat cu grădinile Icoanei și rondul cel mare (calea Călărași-strada inelară), prin urmare cu toate parcurile arătate mai sus.

În ceia ce privește izolatele grădini publice mai mici și scuarurile, menționez :

1. *Grădina Sf. Gheorghe* mărită până în bulevardul Colței alături spre spitalul Colței. *Muzeul Comercial* și *Camera de comerț* desființează blocul de case și străzile lui prea înguste, deci insalubre, din acel cartier.

2. *Dealul Mitropoliei* înfrumusețat în felul grădinilor Curței Regale din Budapesta. I se vor păstra edificiile istorice de cari se pot alipi construcțiuni noi pentru *Cameră și Mitropolie*

3. *Movilele* bisericilor Radu-Vodă, Bucur și Gorganî eau aspect de grădini rămânând libere de construcțiuni și deschise stradelor cari le înconjoară.

4. *Squarul Sărindar* împodobit cu un monument și având în fund *Palatul unui Club*.

5. *Grădina din fața Universității* sporită prin achizițiunea proprietății Soutzo. Palatul poate fi convertit în *Muzeu al Invățământului*.

6. *Grădina Spitalul Colței* va fi mărită până în bulevardul Carol, menajându-se pentru pietoni un pasagiu din rondul Brătianu în piațeta bisericei Scaune.

7. *Grădina din fața Primăriei* completează grupul de parcuri din jurul statuei Ion Brătianu. *Primăria* va fi reconstruită compunându-se din trei pavilioane: cel administrativ cu fațada spre bulevardul Colței, Oficiul stărei civile spre noua stradă laterală și Serviciul tehnic spre strada Scaune; pavilioanele unite între ele prin galerie la primul etaj.

8. *Grădina Ministerului de Interne* am înconjurat-o cu trei strade noi, iar clădirea am mărit-o printr-o fațadă mai bogată spre grădină.

9. *O grădină* va fi formată și din piața câștigată prin acoperirea Dâmboviței din fața Palatului de Justiție. In piața dintre hala Ghica și piața de legume, la adăpostul arborilor, pot fi așezate chioșcuri pentru vânzare de fructe și flori.

10. *Grădina* din dreapta intrării spre Gara de Nord am mărit-o până la zidul rampei pasagiului superior al șoselei inelare exterioare.

Piețele.

Pe lângă piețele deja aflătoare am înbogătit orașul cu altele noi, multe dintre ele rezultând din intersecția câtor-va strade.

Menționez următoarele:

1. *Piețe de circulație*, la intersecția stradelor: Berzei-Francmazonilor, Griviței-Manea-Brutaru, Știrbei-Vodă-Popa-Tatu, Inelară-Modei, Lascar-Catargiu-Primăverei, Visarion-Brutari, Elefterie-Carol Davila, Doamnei-Smârdan (unde am așezat și *bursa*), Domniței-Vladimirescu, Teilor-Sf. Spiridon, Popa-Rusu-Toamnei, Spătarului-Modestiei,

Cireșului-Delea-Veche, Orzari-Delea-Veche, Matei-Voevod-Strada nouă (alături cu strada Agricultorului), Moșilor-Stefan-cel-mare, Protopopescu Pache-Mihai Bravul, Pantelimon-Chiristigiilor, Romană-Viitor, Polonă-Strada nouă (paralel cu Romană), Remus-Călărașilor, strade noi (lângă Mihai Bravul și Lupului), Labirint-Traian, Labirint-Zaverei, Lipsani-Colței, Trinităței-Locotenentului, Campoducelui-11 Iunie, Vitan-Brândușilor, Fraților-Albinelor, Tăbăcarilor-Verzișor, Neatârărei-Leon-Vodă, Câmpului-Șerban-Vodă, Ecaterina-Bibescu-Vodă, Gramont (în prelungire și în dreptul Uzinei de gaz), Antim-Morfeu, ș.a.

2. *Piețele comerciale.*

a) *exterioare* în felul târgului Moșilor, pentru comerțul de mărfuri voluminoase la intersecția șoselelor :

Basarabi-Bld. Regiei (la bariera Podul de pământ)

Griviței-strada Țiganilor (la bariera Târgoviște)

Grozăvești-Filantropiei (la bariera Mogoșoaiei)

Herăstrău-Cărmidăria Cerkez (la bariera Herăstrău)

Iancului-Pantelimon (la bariera Pantelimon)

Mihai Bravul-Gura Lupului (la bariera Dudești)

Triunghiul centurei-Splaiul Giulești (la bariera Abator)

Piscului-Traversă (la bariera Dobroteasa)

Viilor-Bld. Maria (la bariera Calitzei)

Pandurilor-13 Septembrie (la bariera Spirei).

b) *la gări :*

Gara centrală, în fața clădirii de călători piață semirotundă și lateral de ambele părți pătrate, toate cu grădini. La magazia de mare viteză alături cu rampa.

Gara de nord, cu o piață în fruntea atelierelor, rectangulară, și lateral cu una triunghiulară. Cu grădini la gara de mărfuri lângă intrarea de la capul șoselei Basarabilor.

Gara Obor, în fața clădiri de călători, o piață mare semi-circulară cu parc; altele două laterale: una în strada Heliad și alta în strada cea nouă de lângă fabrica Popovici. De partea cealaltă a liniilor o altă piață.

Gara Filaret, se mărește numai în fața. Cea de mărfuri, după plecarea vamei, suprimându-se din magazin, va rămâne suficient.

Stația Dealul-Spirei, va avea dinspre oraș o piață pătrată; iar de partea cealaltă a liniilor, una semirotundă.

Halta Rahovei, va avea spre partea orașului o piață semirotundă iar dincolo de linii una pătrată.

Celorlalte halte mai mici le-am lăsat un loc mai larg care va servi de piață.

c) *Cu hale* : la intersecția stradelor : 13 Septembre-Pandurilor, Basarabi-Elefterescu, Bonaparte-Direcția Tramvaelor, Italiană-Teilor, Tunari-Romană, Romană-Moșilor, între Ursului-Sârbească, Campoducelui-Seminocului aproape de piața Cuza-Vodă, la bifurcația Antim de Rahovei, alături de biserica Sf. Elefterie și în dosul Teatrului Național.

Piața Griviței am sporit-o cu o hală nouă ; iar Pieței Amzei, mărită, i-am deschis o nouă stradă spre strada Lascar.Catargiu. Actuala Hală de vechituri, depărtată, va lăsa locul liber pentru o piață comercială, iar o nouă *hală de vechituri* se va construi alături. Aceste piețe cu hală sunt așezate, — avându-se în vedere și cele existente — în așa fel încât fie-care formează un centru al unui cerc pe care î-l deservește. (Vezi plan 1 : 10.000). Toate aceste Hale sunt marcate cu roșu închis în planul general.

d) *De trăsuri* : la intersecția stradelor : Câmpineanu-Brezoiianu, Victoria-Umbrei, Brezoiianu-Rosetti, Belvedere-Anastasia, Griviței-Vicroriei, Brutarii-Visarion, Romana-Clopotari, Stirbey-Schitul Măgureanu, Virgiliu-Berzei, Rosetti-Belizarie, Plevnei-Elefterie, Archivelor-Isvor, Semicercului-Griviței, Cometa-Bonaparte, Eminescu-Dreptului, Francmazoni-Plevnei, la biserica Sf. Elefterie, Teilor-Stefan cel mare, Icoanei-Dogarilor, Țăranilor-Telegrafului, Romană-Cărușășilor, Dorobanților-Cătunului, Icoanei-Dogarilor, Colței-Clemenței, Școalei-Crinului, Inelără-Spiridon, Sălciilor-Rotarilor, Vladimirescu - Domniței, Licurg-Popa-Rusu, Rasurilor-Ocolului, Moșilor-Mihai-Bravul, Liniștei-Ștefan, Țepeș-Vodă-Rondă, Mătășari-Matei Voevod, Mihai Bravul-Matei Voevod, Iancului-Pantelimon, Oborul-nou-S-a Mihai Bravul, Poetului-Profesorilor, Fraților-Stindardului, Șerban Vodă -Erodiadei, Artei-Orfeu, 11 Iunie-Incurcată, Isvor-Puișorului, Doamnei-Cedirilor, Acvila-Sirenelor, Graurului-13 Septembrie, Constinescu-Danciulescu, Hieronimi-Delea Veche ș. a.

3) *Piețe monumentale* : Regele Carol, care va fi mărită spre hotelul-Metropol căruia i se deschide o nouă fațadă. Palatul Fundațiunei Universitare va fi sporit cu o nouă aripă și alături cu Jokei-Club-ul am proiectat Palatul societății Politehnice. În mijlocul acestei Piețe se va așeza un monument equestru.

Alte monumente și statui se pot așeza în *grădinile și piețele* : teatrul Lyric, Sărindar, Ministerul de interne, Zlătari, Liceul Sf. Sava,

Buzești, gara Centrală, Catedralei, Cimitirul Israelit, curtea Primăriei, școlilor noi de Bele-Arte și Politehnică, Turturele, Udrea, Radu-Vodă, Palatul Justiției. *In rondurile* : de la grădina Icoanei, bariera Dudești și de la intersecția stradelor : Inelară-Călărași, Iancului-Mihai Bravul, Vergului-Mihai Bravul, Domniței-Moșilor ; La semirondul din fața gării Obor și acel din strada Inelară colț cu strada Teilor, unde se poate așeza un chiosc de afișaj meteorologic. Pe terasa din fața cazărmei Cuza-Vodă și pe platoul de lângă Azilul Elena Doamna.

4. *Piețe grădini* : afară de cele arătate la capitalul grădinilor publice și piețelor monumentale mai menționez piețe grădini la intersecția stradelor :

General Cernat-Șincai, Gândacilor-Țepeș Vodă, Orzari-Agricultorilor, Ghica Vodă-Vaporului, Lupului-Raionului, Epurilor-Trifoiului, Dudești-Văcărești, Radu-Vodă-Pitagora, Campoducelui-Golești, 11 Iunie-Rahovei, Apolodor-Orfeu, Antim-Morfeu, Sabinelor-Rahovei, Puișorului-13 Septembrie între stradele Albinelor-Văcărești și Broșteni-Norilor, în fața turnătoriei Lemaître, Piețele General Dabija, Racoviță și Țepeș-Vodă, precum și toate grădinile din față și dimprejurul bisericilor.

Observațiuni generale

Este de observat că, în marile centre de populațiune, unde fiecare din ramurile de activitate omenească caută a-și asigura o dezvoltare se formează în diferitele părți ale centrului de populațiune, distincte grupuri ale acestor diferite activități : un fel de cartiere de bresle dacă le putem numi ast-fel.

Ast-fel și în București, dacă cercetăm orânduiala centrelor de activitate, ce s'au putut forma în Capitala noastră, vom vedea că platoul Cotrocenilor și Dealul Spirei este cercul de adunare al Militarilor, jurul Mitropoliei cel al clerului, partea din spre Abator al comerțului cu vite și al industriei derivatelor sale.

Regiunea dintre barierele Dudești și Pantelimon, prin poziția sa dă scurgeri subterane către Sud și având curenții de aer predominanți îndreptați din oraș către ea, este destinată a deveni cartierul industriei și al manufacturei, infiltrațiunile și exalațiunile de fum și gaze nesănătoase, cari nu pot lipsi unui stabiliment industrial și cari ar putea infecta orașul, fiind îndreptate în afară.

Regiunea dintre bariera Pantelimon și Floreasca este destinat comerțului de grâne, al derivatelor lor, al lemnului, fânului și al pie-

trăriei. Pentru depozitarea lor se vor stabili acolo locuri, în apropierea gărei Obor, a morilor și fabricilor.

Curenții din spre munte cu aerul lor curat, având un punct de trecere prin regiunea dintre Floreasca și bariera Târgoviștei, aceasta va fi căutată mai mult de bogătași și funcționari și va construi cartierul vilelor.

Centrul orașului prin însăși dispozițiunea diferitelor stabilimente publice sau comerciale — va fi locuit, în partea de Est de comercianți și oameni de afaceri, iar în părtea de West de intelectuali, politicieni și funcționari.

Această orânduire naturală a populațiunei bucureștene, nu se poate schimba prin puterea mijloacelor de sistematizare a unui oraș, ci, trebuind păstrată, se va căuta însăși sistematizarea așezării lor.

D-l Președinte al Societății *I. G. Cantacuzino*. mulțumește d-lui *Pușcariu* pentru interesanta conferință ce a ținut și roagă pe d-nii Ingineri *Stroescu* și *Costinescu* a da explicațiuni despre planurile făcute de d-lor, și care planuri precum am spus se aflau în sala de conferință.

D-l Inginer *Stroescu* luând cuvântul, vorbește mai întâi asupra planului d-lui *Pușcariu*.

1. Linia ferată de centură așa cum e proiectată nu convine Bucureștilor, căci arterele mari ale unui oraș nu pot fi oprite de o cale ferată, ci ele trebuie să poată eși din oraș spre a se desvolta treptat cu nevoile. În cazul unei dezvoltări peste această linie, ea va deveni o jenă, fiind situată în mijlocul străzei ce se va forma.

2. Calea ferată propusă să se facă prin București, pe cheul Dâmboviței, cum și tunelul, par irealizabile, din cauza păturei de apă subterană ce vine spre Dâmbovița, care face lucrările foarte dificile și din cauza costului, căci e mai ușor a construi o cale ferată aeriană. Așa s'a făcut la Berlin. Dacă la Paris s'au făcut metropolitane subterane aceasta este numai pentru că nu se putea face aerian, strada fiind prea îngustă.

3. În ce privește sistematizarea stradelor, d-l *Stroescu* spune că prin program s'a cerut a se crea artere de descărcare pentru unele străzi ale capitalei, cea-ce cum e pentru Calea Victoriei este o necesitate momentană. De aci însă până la idealul de sistematizare al d-lui *Pușcariu*, este o distanță mare, căci capitala este deja clădită, cu clădiri care coastă mult, și deci nu e lucru ușor a crea

artere unele prea largi, altele prea aproape de cele vechi D-l Stroescu remarcă apoi că sistemul d-lui *Pușcariu* este radial, sistemele există azi în București, însă incomplet, că unele din arterele proiectate sunt numai o lărgire a celor existente și că acest sistem este complectat prin câte va ineale. Spune apoi că aleele parcuri din acest proiect pare un lucru exagerat de oarece asemenea alee parcuri în streinătate sunt destinate numai pentru a uni parcurile mărginoase.

Relativ la sistemul de trasare cu prea multe linii drepte, d-l Stroescu spune că este iarăși ceva exagerat, de oare-ce linia dreaptă se impune numai la arterele de mare comunicație pe când la cele mici se critică, atât din punct de vedere estetic, neputându-se vedea arhitectura construcțiilor, cât și din cauză că pe ele vântul se plimbă mai în libertate. având direcție dreaptă de bătae și ridicând ast-fel o mare cantitate de praf.

În privința blocurilor prea mici, ele nu pot fi justificate pe considerațiile arătate, micimea rezultând numai din costul prea ridicat al locului, ceace nu e cazul la București. Asemenea în privința cartierelor de meseriași împărțiți pe bresle, d-l *Stroescu* susține că acest lucru nu se poate prevedea. Spune apoi că deși capitala noastră este un punct de trecere către orient și ar fi de dorit ca ea să fie cât mai frumoasă, însă sacrificiile de făcut au o limită, căci ele trebuiesc făcute cu propriile noastre puteri.

Trecând la proiectul d-sale, d-l *Stroescu* spune că la margini a propus o construcție regulată, nu neregulată ca acum, cerând să se facă un regulament în care să se prevadă cartiere de vile, împedcând ast-fel pe săraci a construi în acele centre. Pentru limitarea orașului spune că a propus obstacole naturale de plantațiuni care mai au și alte avantaje. Așa cele de la Nord ar constitui și un obstacol în contra Crivățului și ele fiind plantațiuni de brad, ar da orașului un aer curat. În această parte de Nord a orașului ar fi și cartierul de vile; iar în partea de Sud a propus în locul calei ferate care nu este eficace, plantații; tot cu plantații se va limita și spre Vest. Pentru aceste plantații ar trebui făcute exproprieri de pe acum, când locurile sunt mai eftine. Cât privește partea de Est, ea este limitată prin locurile ministerului de războiu, care oprește să se construiască pe ele și prin pepinierile comunei.

Ca linii ferate urbane s'a propus o linie ferată de centură, pentru metropolitan aerian sau în tranșee, combinat cu o cale ferată pentru nevoile industriale.

D-l *Stroescu* spune apoi că a propus acoperirea Dâmboviței deasupra căreia la 6 metri să se așeze o linie aeriană cu cale ferată și metropolitan ca la Berlin și Paris.

În ce privește sistematizarea străzilor, d-sa zice că a completat sistemul actual radial; a lărgit arterele pe unde se simte nevoie, propunând în acest scop lărgirea prin exproprieri treptate, cum s'a utilizat la Bulevardul Colței; că a evitat străpungerea în blocuri, întrebuițând-o numai la absolută necesitate, așa la Bulevardele inelare, căutând însă și pentru acestea a face străpungerile în blocurile cele mai mari și mai ales prin grădini. Spune apoi că a proiectat 3 inele, dintre care primul este făcut pentru descărcarea circulației și este prevăzut cu linie dublă de tramvai; din el se pornește cu artere radiale, care și ele trebuiesc lărgite pentru a avea câte o linie dublă de tramvai. Atrage apoi atenția că la proiectarea străzilor secundare a avut în vedere actuala lor formă și posibilitatea construcțiilor noi pe ele. De aceea s'a căutat ca parcelele să fie pe cât posibil dreptunghiulare, adică avantajos constructibile. Ca lărgime a adoptat 12 metri, după principiul că fie-care casă să aibă lumină, ceea ce pentru case cu 1 etaj este suficient.

În fine remarcă că parcurile le-a distribuit mai ales în părțile insalubre și așa ca să avem în fie-care cartier câte unul.

Luând cuvântul d-l Inginer *N. Costinescu*, spune că memoriul d-sale asupra planului de sistematizare ce a făcut, fiind publicat în întregime în „Buletinul Societății Politecnice“, va avea puține de spus. D-sa constată mai întâi că trebuia ca comisia ce-a făcut programul pentru concurs, să examineze și proiectele prezentate. Căci una din condițiunile puse a fost și minimul de cost, din care cauză mulți au făcut poate prea puțin. Așa și d-sa, a fost poate prea economic și a pus în proiect mai puțin de cât avea de gând.

Asupra proiectului d-sale, d-l *Costinescu* zice că a făcut distribuția propriei având în vedere că partea orașului ce se va desvolta mai mult în viitor, va fi cea din spre Moși. Apoi pentru ca orașul să nu se întinză prea mult, a imaginat a se face în jurul lui centre ca niște comune sub urbane. Spune că a avut în vedere să nu schimbe originalitatea orașului și ca să lase și viitorului posibilitatea a sistematiza, conform dezvoltării timpului. De aceea a lăsat parcele mari. Ca arteră mare circulară, a căutat a urma și desvolta din cele cari există.

Între obiecțiunile aduse proiectului d-sale, d-l *Costinescu* spune

că s'a zis că inelele ce a făcut ar fi incomplete ; d-sa relevă însă că aceasta nu este adevărat, de oare-ce observate cu atenție ele apar ca continue și că dacă nu au fost văzute, este că părțile deschise din nou, se completează prin artere existente.

Spune apoi că în conformitate cu programul, a căutat a face artere noi paralel cu cele vechi ; că bulevardele ce a proiectat, a avut în vedere ca să poată fi executate cu cheltueli mici și cât de repede ; în fine că a avut în vedere ca arterele principale să concure la Gara Centrală, și ca ele să înlesnească cât mai mult circulația.

Pentru limitarea orașului a făcut un bulevard, mărginit de o plantație de 70 m. lărgime, așa că chiar dacă orașul se va întinde peste această limită, ar rămâne o alee frumoasă.

D-sa combate sistemul de a ne lua după orașele streine, căci condițiunile care au favorizat dezvoltarea unor străzi în ele pot fi deosebite. Așa la Bruxelles, marele bulevard circular este făcut pe locul vechilor fortificații. Spune că în proiectul său a avut în vedere a da perspectivă construcțiilor noastre monumentale, deschizând în fața lor strade mari, sau creind piețe ; că Dâmbovița a prevăzut-o a fi cu taluze verticale ; că bulevardul Colței a prevăzut a fi prelungit și dincolo de Sf. Gheorghe, tăind cartierul din strada Decebal și Blănari, care în starea de astăzi este unul din cele mai neigelnice și lipsite de aer ; în fine că în ceea-ce privește parcurile, s'a avut în vedere ca ele să aranjeze orașul și să fie situate pe locuri de unde să se prezinte cât de bine perspectiva orașului.

D-l inginer *N. Cucu Starostescu*, cere după acestea voe ca să spue și d-sa câte-va cuvinte relativ la chestiunea sistematizării capitalei. D-sa constată că ceea ce s'a propus pentru sistematizarea orașului, constituie un pericol pentru viitorul lui. Căci programul de la care a pornit aceste proiecte, a alterat cu totul însemnarea cuvântului sistematizare. Acest cuvânt a fost propus de d-sa pe când era la Serviciul tehnic al primăriei și nu a înțeles prin el regulare. Dacă s'ar admite că ar veni un consiliu comunal, care să decidă și care să facă chiar să se legifereze ca unul din planurile propuse să fie cel viitor al orașului. Incepând acest proiect să se execute, va trebui neapărat să se facă exproprieri ; dacă vor veni în același timp mulți proprietari, din o regiune supusă exproprierii, să ceară voe de a construi, se poate întâmpla să nu ajungă fondurile a expropria pe toți deodată și atunci primăria s'ar vedea forțată a le da voe să construiască după vechile strade. Cu modul acesta va ră-

mâne un crâmpei de stradă largă, continuată cu altele înguste și întortochiate, cum este astăzi bulevardul Dinicu Golescu ș. a. Atunci încurcătura de pe urmă, devine mai mare de cât cea dintâi.

D-sa adaogă că prin sistematizare a înțeles un fel de partidă cu credit și debit, adică să facă ca Bucureștii să aibă un venit determinat cu care să se poată face îndreptările și amenajările de care are nevoie. Făcând o statistică pe când era la primărie, a dedus că venitul comunei pe m² de proprietate municipală este de 2 lei. Comparând cu veniturile altor orașe din Europa, a văzut că această sumă este foarte mică și a conchis că pentru a se putea face ceva serios la noi, trebuie neapărat sporite veniturile comunei. Ca mijloace de sporire ar fi: 1) Atracția guvernamentală, sau administrativă, creând universități, cazărmi, etc. Aceste mijloace însă nu vor mai spori acum întru nimic populațiunea, ele fiind aproape epuizate; 2) Atracțiunea comercială și industrială; 3) Asanând orașul și făcând ca în el viața să fie mai comodă și plăcută ca aiurea.

În ce privește mijloacele de la punctul 2, d-l *Starostescu* zice că s'ar putea crea în București un centru de comerț cu cereale, dacă s'ar face din Dâmbovița un canal navigabil până la Dunăre, lucru ce a fost studiat. Atunci natural ar veni în București un aflux de populațiune, necesară acestor operațiuni. Ar trebui apoi a se atrage fabricile noi ce se fac, cât mai aproape de capitală, așa ca toți lucrătorii și amployații lor să locuiască în oraș.

D-sa conchide spunând că așa a înțeles cuvântul de sistematizare, iar nu cum se interpretează acum.

D-l Președinte al Societății Politecnice *I. G. Cantacuzino*, mulțumește tuturor care au adus în discuție chestiuni atât de importante și conchide că ar fi de un real folos, ca ședințe ca cele din această seară să se ție cât de des între membrii societății, întrucât ele provoacă un schimb de idei din care beneficiază toți cei care le urmăresc. De acea d-sa propune că în fiecare sâmbătă seara să se adune în localul Societății, membrii ei și promite că va lansa o înștiințare în acest sens.*)

*) După notele conferențiarului și ale D-lui inginer N. Georgescu.

Extrase din reviste streine

Construcțiuni.

Regule pentru fabricarea din beton a pietrei cu goluri publicate în revista „Beton und Eisen“ prezintă interes din cauza întrebuințării mari crescând mereu ce se face din acest fel de piatră.

Asociațiunea americană a aplicatorilor de ciment a stabilit regulile în scop de a înlătura nemulțumirile ce une-ori s'au produs contra acestui nou material.

1. Proporțiua amestecului va fi la blocurile făcute cu mașina din beton semi-umid 1 ciment, 3 nisip și cel mult 4 prundiș; la betonul turnat: 1 ciment 3 nisip și 5 prundiș.

2. Când se lucrează cu mâna, cimentul și nisipul sunt întâi amestecate și 'n urmă se toarnă apă amestecându-se din nou; în urmă se pune prundișul; când se lucrează cu mașina toate materialele sunt amestecate împreună și la sfârșit se adaogă apa.

3. Lucrul se face așa ca compresiunea să fie uniformă, suprafața se îndreaptă cu o rilă și se netezește cu mistria pentru a obține etanșeitate.

4. Se stropește suficient ca vântul, soarele, uscăciunea să nu influențeze.

5. Petrile nu se vor întrebuința de cât după 3 săptămâni.

6. Petrile trebuie să aibă marcate pe ele, data, fabrica și compoziția.

7. Grosimea zidurilor principale poate fi cu 10 la suta mai mică de cât la zidaria de cărămidă, iar la cele despărțitoare ca și la zidăria din cărămidă cu găuri.

8. Sarcina admisibilă este de 8 kgr. pe cm. p., fără a scădea golurile; piatra trebuie să aibă o rezistență de 70 kgr. pe cm. p.

9. Proporțiunea golurilor nu trebuie să întreacă $\frac{1}{3}$ la ziduri principale cu 2 etaje, $\frac{1}{4}$ la cele cu 4 etaje și $\frac{1}{5}$ când sunt 5 etaje. Grosimea zidurilor cel puțin $\frac{1}{4}$ din înălțimea petrilor.

10. Incercările se vor face cel mai târziu după 60 zile de fabricațiune; încercările la forfecare după 28 zile vor da mijlociu 10 kgr. pe cm^2 , minimum 7 kgr.; încercările la compresiune 70 kgr. pe cm^2 .

Apa absorbită 15 la sută în mijlociu, 22 la sută maximum din greutatea petrei uscate.

Incercările la îngheț: 12 ore la temperatura de -9°C în urmă 1 oră la $+65^{\circ}\text{C}$, pierderea de greutate mai mică ca 10% și rezistența scăzută cu 33% ; la foc 30 minute la 927° și apoi în apă de 10°C .

Rezistența cărămizilor silico-calcare la îngheț este una din obiecțiunile curente aduse contra acestui fel de cărămizi, atât de răspândite în Germania și Olanda.

Revue des matériaux de construction et de travaux publics dă rezultatele încercărilor făcute:

1. în Franța în Laboratorul de încercări de la „Conservatoire national des arts et métiers“ cărămizi ținute 24 ore în apă distilată, a fost în urmă puse timp de 4 ore la temperatură între -12° și -15° și desghețate apoi timp de 3 ore în apă la $+15^{\circ}$.

După 25 operațiuni de acestea — îngheț și desgheț — nu s'a constatat nici o urmă de desagregare.

2. În Belgia în laboratorul de la Malines cărămizi saturate de apă a fost expuse în timp de 10 ore la temperatura de -13° ; în urmă au fost complet desghețate.

Operațiunea aceasta repetată de 15 ori n'a arătat nici o alterare a cărămizii.

Reparațiunea fundațiunilor prin turnare de ciment după metoda imaginată de James Greathead, este descrisă în „Engineering Record“ 4 Aprilie a. c.

Metoda a fost aplicată cu succes la reparațiunea culeelor unui pod din Londra și la monumente istorice cari din cauza temeliei amenințau să cază.

Principiul metodei consistă în a împinge ciment prin presiunea hidrostatică în golurile fundațiunilor prin niște țevi stabilite adhoc.

Un dispozitiv inventat de același permite a lucra în tuneluri cu ajutorul aerului comprimat.

Căi ferate

Măsurile luate de compania căilor ferate de nord a Franței în timpul perioadelor de trafic intensif este titlu unui studiu publicat de *A. Sartiaux* în „Revue des chemins de fer“

Inegalitatea repartizării în timp a traficului în România mai cu seamă, este cauza principală a deosebitelor neajunsuri de care suferă atât administrațiunea cât și publicul.

D'aceia studiul menționat prezintă un deosebit interes pentru noi, vom arăta liniile lui principale.

Autorul arată că sporirea materialului rulant și a instalațiilor fixe așa ca să satisfacă maximum de trafic nu este soluțiunea bună pentru că nu numai poate duce financiarmente la ruină dar suprimă pentru multă vreme ori-ce posibilitate de a reduce tarifele.

De aceia, în loc de a spori mijloacele de acțiune peste ori-ce limită s'au luat măsuri pentru a obține un mai bun folos din ele, prin o rotațiune mai bună a materialului rulant și o utilizare mai mare a instalațiilor fixe.

Aceste măsuri au fost :

1. *Adoptarea de vagoane de mare capacitate și un regim de tarife* care asigurând încărcarea complectă a acestor vagoane, determină totodată cel mai mare tonagiu util pentru fie care tren față de greutatea moartă a vagoanelor,

2. *Reducerea timpului de încărcare și descărcare.*

3. *Reducerea timpului de staționare în gări.*

4. *Reducerea opririlor* provocate prin încrucișări, clasare de trenuri, formarea lor, așteptarea orei de plecare și altele.

5. *Regularizarea* traficului pe cât posibil prin o repartiție mai uniformă.

După ce arată limitele în cari aceste măsuri trebuie să se menție, d-l *Sartiaux* încheie arătând rezultatele practice obținute.

Industrie

Mijloacele întrebuințate în industrie pentru a se apăra de incendii este titlu unui studiu publicat de *E. Boeringer* în „Bulletin de la Société industrielle de Mulhouse“.

Mijloacele aplicate se pot rezuma ;

1. Prevenirea combustionilor spontanee provocate de cârpe de șters unsuroase sau lemn prea uscat prin așezarea cârpelor în

cutii metalice închise și prin menținerea unei curățenii chiar excesive în ateliere.

2. Atelierile de ambalaj, tâmplărie, isolate sau separate prin „ziduri contra focului” de restul atelierelor.

3. Construcțiune incombustibilă și „ziduri contra focului la fie-care 50 metri depărtare ; ușile în aceste ziduri să fie rulante pentru a se putea închide mai ușor la nevoie ; uși de lemn îmbrăcate în fer rezistă mai bine contra deformărilor determinate de acțiunea focului.

4. Construcțiunile metalice, trebuie protejate prln ciment sau ipsos ; d'aceia recomandă mult betonul armat.

Cu toate aceste măsuri preventive, care reduc mult incendiile și urmările lor, trebuie și instalațiuni de apărare în caz când incendiu s'a declarat.

1. Rezervorii mici în fie-care atelier, căci o găleată de apă la început poate servi mai mult de cât pompa cu abur mai târziu.

2. Extinctorii automatici, fie cu apă fie cu vaporii și o canalizare sistematică pentru acest scop în întreaga fabrică.

Detalii interesante asupra instalării unor posturi de incendiu așezate în punctele cele mai ridicate a fabricii, funcționării și controlului lor încheie remarcabilul articol care prezintă interes deosebit pentru ori-ce industrial.

Mașini.

Regularitatea motorilor cu gaz este titlu unei conferințe publicată în „Engineering”, de J. Atkinson.

Autorul descrie sumar diferitele sisteme întrebuințate, stăruie mai mult asupra sistemului „totul sau nimic”, adică prin suprimarea completă a admisiunii gazului explosibil și încheie prin descrierea unui nou sistem aplicat de casa Crossley Brothers : o supapă pentru aer și o supapă pentru gaz sunt legate între ele prin o tijă care în pozițiune obișnuită permite producerea rareficerii aerului în un cilindru special la începutul cursei de aspirațiune ; acest vid parțial întârzie deschiderea supapei de gaz care se închide totdeauna cu supapa principală de admisiune ; ast-fel o cantitate de aer este aspirată la începutul cursei și un amestec mai bogat către sfârșit.

În un motor cu gaz înzestrat cu acest dispozitiv, iuțeala a trecut de la 119 la 121 învârtituri când puterea a scăzut instantaneu de la 600 cai la 50 cai.

Consumațiunea de gaz a fost mică : pentru un cal vapor oră 1^{mc},470 de gaz, care avea 1392 calorii pe metru cub ; gazul era extras din cărbuni bituminoși.

Desvoltarea turbinelor cu vapor în Statele-Unite, rezultă din un tablou publicat în revista „Power“.

Aceste turbine sunt întrebuințate în

73 instalațiuni pentru tramwaie și drumuri de fer electrice, cu o putere totală de 330.000 kilowați.

81 stațiuni pentru luminat, cu o putere totală de 190.000 kilowați.

128 diferite fabrici : textile, vagoane, ciment, metalurgie, hârtie, cauciuc, pulbere, mașini și altele, cu o putere totală de 120.000 kilowați.

Numai în atelierele din Pittsburg sunt în construcție 148 turbine de o putere totală de 300.000 kilowați.

Economie socială

Datoria socială a patronilor și obligațiunile morale ale lucrătorilor și impiegaților este titlu unei lucrări apărute în editura librăriei Dunod la Paris și semnată de d-na I. P. Razous.

Competența autoarei în materie este obținută din întreprinderile industriale și comerciale la care a luat timp îndelungat parte.

Obiectul lucrării este de a arăta pe de o parte măsurile de natură a solidariza interesele patronilor cu acele ale lucrătorilor și „a aduce încrederea și respectul reciproc necesar menținerii prosperității industriale și comerciale“ și pe de alta obligațiunile lucrătorilor în toate problemele importante interesând industria.

Cheysson, cunoscutul profesor de economie, spunea în o conferință „fie-care este răspunzător nu numai de ceea-ce face direct, dar încă și de acele fapte rele pe care putea să le împedice precum și de acele fapte bune pe care nu le-a făcut atunci când avea putința“.

D'aci rezultă pentru patron obligațiunea „d'a nu sacrifica pentru producțiune și pentru preț de revenire ori-ce preocupare de soarta lucrătorilor“.

Pe lângă respectarea legilor proteguitoare ori-ce patron are obligațiuni privitoare la :

1. Organizarea ierarhică a muncii ;
2. Fixarea și plata salariilor, recrutarea și concedierea lucrătorilor, reducerea șomagiului și a efectelor sale ;

3. Formarea ucenicilor ;
4. Igiena atelierelor și îngrijirea contra tuturor boalelor dar mai ales celor profesionale ;
5. Prevenirea și îngrijirea în caz de accidente ;
6. Înființare de case de retragere pentru invalizi și bătrâni.
7. Locuințele lucrătorilor ;
8. Soluțiunea amiabilă a conflictelor.
9. Moralitatea uvrierilor.

Aceste chestiuni sunt examinate în tot atâtea capitole cari constituie prima parte a lucrării, cea mai importantă și mai dezvoltată — 190 pagini —.

În partea a doua autorul arată *obligațiunile morale* ale lucrătorilor cu privire la aceleași probleme ; firește, această parte are o extensiune mai mică — 22 pagini —.

În total cartea prezintă interes și pentru industriașii români fiind-că este sinteza unei experiențe îndelungate ; observarea principiilor sănătoase poate cruța tinerei noastre industrii multe nemulțumiri și pierderi materiale.

O deosebită importanță are capitolul asupra soluțiunei amiabile a conflictelor prin instituirea consiliilor permanente de conciliațiune și arbitraj, în care atât lucrătorii cât și patronii au delegați.

Invățăământ tehnic

Educațiunea inginerului a fost obiectul unei conferințe la New-York, după care a urmat desbateri.

Dăm după „Proceedings of the American Institute of electrical engineers“ Mai a. c. un rezumat a ideilor emise.

Ch. E. Scott arată importanța studiilor matematice în educațiunea inginerului ; obișnuința raționamentului precis, clar, corect este primul rezultat direct ; instrument prețios în practica ingineriei prin metodele de calcul și interpretarea exactă a faptelor, studiul matematicilor, nu poate fi dat prin cărți ci trebuie să vie de la profesor ; acesta trebuie să aibă în vedere problemele artei ingineresti și să desvolte lecțiunile în această direcțiune.

Ch. P. Steinmetz este d'aceiaș părere cu *Ch. Scott* că matematicile sunt un instrument excelent pentru inginer, dar încetează de a fi și sunt chiar primejdioase când inginerul perde obișnuința de a considera de aproape faptele.

E. Clifford susține că punctul cel mai important este redu-

cerea *cantităţii* subiectelor tratate ; e mai preferabil a trata un mic număr de chestiuni în mod complet de cât un mare număr în mod superficial.

Nu are nici o importanţă faptul că un inginer după eşirea lui din şcoală se găseşte în faţa unor chestiuni pe care nu le cunoaşte de loc ; le va putea studia singur şi bine dacă are metodă şi obişnuinţă.

H. W. Buck arată că educaţiunea tehnică cuprinde 2 părţi : una teoretică, alta practică ; foarte adese-ori practica a întrecut teoria : descoperirea experimentală a fenomenilor electromagnetice de Faraday a precedat lucrările lui Maxwell ; experienţele lui Watt au fost înaintea lucrărilor lui Carnot ; d'aceia crede că ar trebui să fie întâi practic, fizic experimental apoi teoretic matematic.

W. S. Franklin susţine că matematicile ar putea fi reduse cu 30 la sută şi ar trebui asociate continuu cu fizica.

L. B. Stilwell este de părere că învăţământul tehnic trebuie să fie cât de întins posibil, pentru ca inginerul să fie bine pregătit a-şi complecta instrucţiunea sa mai târziu în direcţiunea ce-şi va alege.

E. S. Temple susţine aceiaş părere, adăogând că inginerul pe lângă cultura tehnică de azi, mai are nevoie de o cultură comercială, dat fiind că mulţi ingineri vor avea în mâinele lor soarta multor capitaluri şi rolul social al inginerului este complex.

W. L. Robb propune de a folosi cei 4 ani de învăţământ tehnic în chipul următor : în 2 ani — cei dântâi — matematicile, fizica, chimia şi limbile streine ; în al treilea an mecanica şi celelalte ştiinţe generale tehnice ; în al patrulea an specializarea în direcţiunea aleasă de student.

C. O. Mailloux susţine că învăţământul tehnic nu trebuie să fie întins şi superficial ci restrâns şi aprofundat.

În fine, *Dugald E. Jackson* de şi apreciază deosebitele idei emise, conchide că părerile profesorilor Clifond şi Ferguson de a da un învăţământ mai aprofundat şi mai puţin întins sunt cele mai acceptabile.

$$\text{și } H_p = \frac{p}{4ay^2} \int_{\beta y}^{\alpha y} (\sigma^2 y^2 - x^2) dx$$

de unde:

$$V_p = \frac{p}{4a} (\alpha - \beta)^2 y$$

și

$$H_p = \frac{p}{12a} (\alpha - \beta)^2 (2\alpha + \beta) y$$

$$\text{iar } \operatorname{tg} \theta = \frac{3}{2\alpha + \beta}$$

În ceea-ce privește punctul unde împingerea întâlnește zidul avem (fig. 12):

$$EA = GA - GE$$

$$GA = ah$$

$$GE = \frac{h}{\operatorname{tg} \theta} = h \left(\frac{2\alpha + \beta}{3} \right)$$

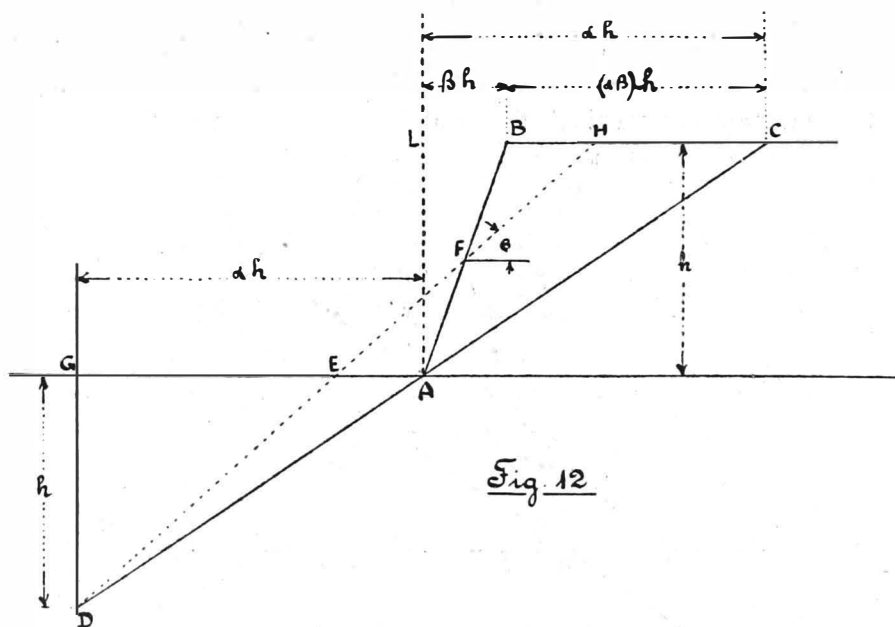


Fig. 12

deci

$$EA = h \left(\frac{\alpha - \beta}{3} \right)$$

apoi

$$BH = BC - HC$$

$$BC = (\alpha - \beta) h$$

$$HC = 2 AE = \frac{2}{3} h (\alpha - \beta)$$

aşa că

$$BH = h \left(\frac{\alpha - \beta}{3} \right) = AE$$

urmează că triunghiurile AEF și BHF sânt egale, de unde $AF = BF$ sau cu alte cuvinte împingerea întâlnește zidul, ca și în cazul zidului vertical, la jumătatea înălțimii.

Pentru împingerea datorită masivului de pământ aflat în spatele zidului avem (fig. 13):

$$dV_t = \frac{\pi}{4\alpha} (\alpha - \beta)^2 y dy$$

$$dH_t = \frac{\pi}{12\alpha} (\alpha - \beta)^2 (2\alpha + \beta) y dy$$

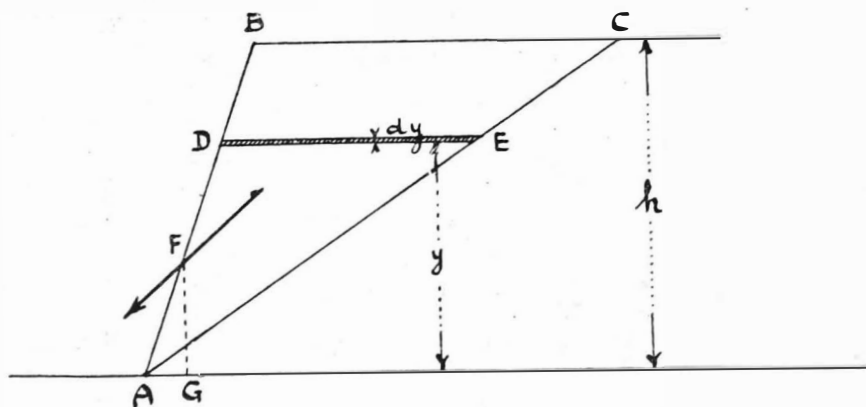


Fig. 13

de unde

$$V_t = \frac{\pi}{4\alpha} (\alpha - \beta)^2 \int_0^h y dy$$

$$H_t = \frac{\pi}{12\alpha} (\alpha - \beta)^2 (2\alpha + \beta) \int_0^h y dy$$

adică

$$V_t = \frac{\pi}{8\alpha} (\alpha - \beta)^2 h^2$$

$$\text{și } H_t = \frac{\pi}{24\alpha} (\alpha - \beta)^2 (2\alpha + \beta) h^2$$

și dacă F este punctul unde împingerea întâlnește zidul, avem:

$$H_t \times \overline{FG} - V_t \times \overline{AG} = \int_0^h dH_t \times \frac{y}{2} - \int_0^h dV_t \times \frac{\beta y}{2}$$

înlocuind pe H_t , V_t , dH_t , dV_t cu valorile lor și observând că $AG = \beta \times \overline{FG}$ obținem :

$$FG = \frac{h}{3}$$

adică împingerea întâlnește zidul la $\frac{1}{3}$ a înălțimei.

3. *Cazul unui zid înclinat spre exteriorul masivului* (fig. 14).
Procedând în mod analog ca la No. 2, puind $\tan \eta = \beta$ și raportând diferitele puncte la sistemul de coordonate AL și AF obținem :

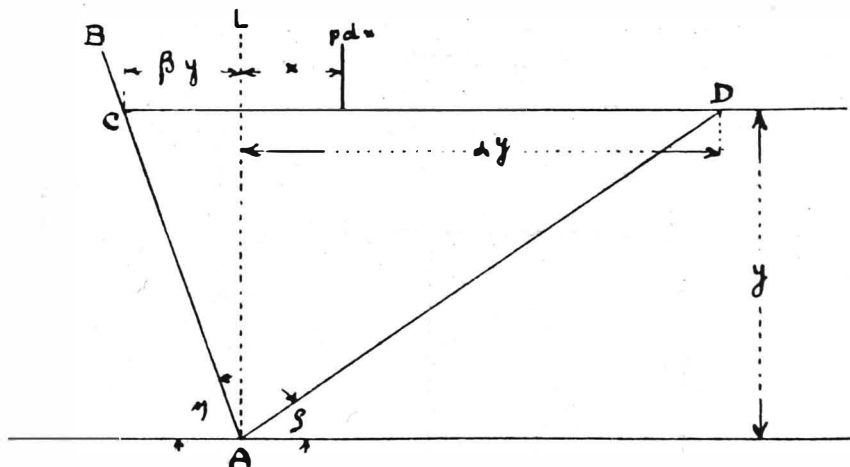


Fig. 14

Pentru împingerea datorită supraîncărcării uniform distribuite :

$$V_p = \frac{p}{4a} (a + \beta)^2 y$$

$$H_p = \frac{p}{12a} (a + \beta)^2 (2a - \beta) y$$

$$\tan \theta = \frac{3}{2a - \beta}$$

împingerea întâlnind zidul la jumătatea înălțimei lui ;
iar pentru împingerea datorită masivului de pământ aflat în spatele zidului :

$$V_t = \frac{\pi}{8a} (a + \beta)^2 h^2$$

și
$$H_t = \frac{\pi}{24 a} (a + \beta)^2 (2 a - \beta) h^2$$

împingerea întâlnind zidul la $\frac{1}{3}$ a înălțimei lui.

4. *Cazul unui zid curb* — Am văzut la I că împingerea dată pe o suprafață ADB (fig. 15) de o forță aplicată pe planul BC este identică cu împingerea dată de acea forță pe planul AB. Urmează că împingerea datorită supra sarcinii uniform distribuită pe un plan

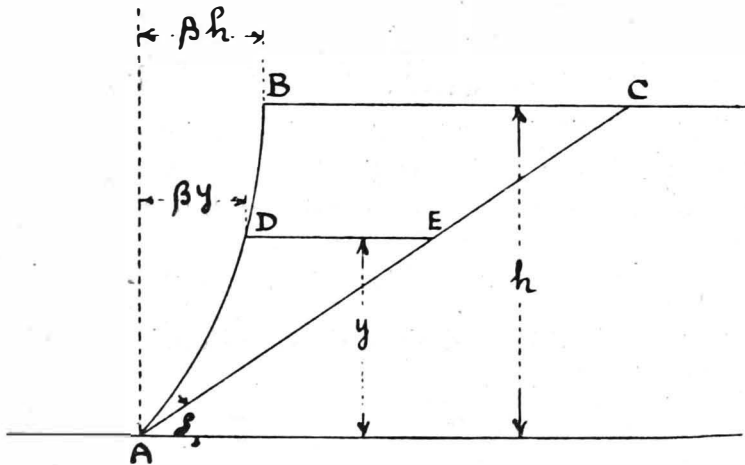


Fig. 15

oare care DE se poate afla cu ajutorul formulelor precedente presupunând că zidul e plan și introducând în formule valoarea β corespunzătoare fie-cărui plan.

Componentele împingerii dată de masivul de pământ aflat în dosul zidului se obțin din formulele :

$$V_t = \frac{\pi}{4 a} \int_0^h (a - \beta)^2 y \, dy$$

$$\text{și } H_{t_2} = \frac{\pi}{12 a} \int_0^h (a - \beta)^2 (2 a + \beta) y \, dy$$

din forma zidului se poate deduce valoarea lui β în funcțiune de y ; introducând această valoare în ecuațiunile de mai sus și integrând se obține valorile cantităților V_t și H_t .

În practică însă e mai simplu de a calcula integralele obser-

vând că, dacă construim curbele determinate de ordonatele y și de abscisele $(\alpha - \beta)^2 y$ respectiv $(\alpha - \beta)^2 (\alpha + \beta) y$, valoarea suprafețelor închise de aceste curbe ne dă cantitățile

$$V_t \propto \frac{4\alpha}{\pi} \text{ respectiv } H_t \propto \frac{12\alpha}{\pi}$$

Pentru a determina și pozițiunea împingerii vom observa că dacă a este distanța de la punctul A la componenta verticală a împingerii trebuie să avem :

$$a \times V_t = \frac{\pi}{4\alpha} \int_0^h \frac{\beta y}{2} (\alpha - \beta)^2 y dy.$$

Valoarea cantității a se poate obține fie integrând după ce s'a înlocuit β cu valoarea sa în funcție de y , fie observând că ecuația de mai sus arată că forța V_t trece prin centrul de greutate al suprafeței determinată de curba dusă cu $\frac{\beta y}{2}$ ca ordonate și cu

$(\alpha - \beta)^2 y$ ca abscise. În același mod se determină și distanța la componenta orizontală.

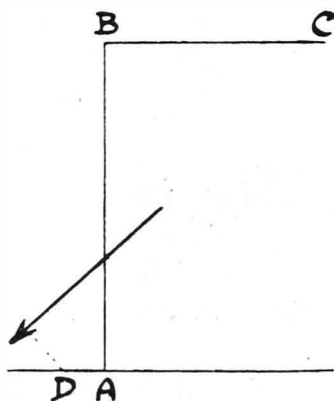


Fig. 16

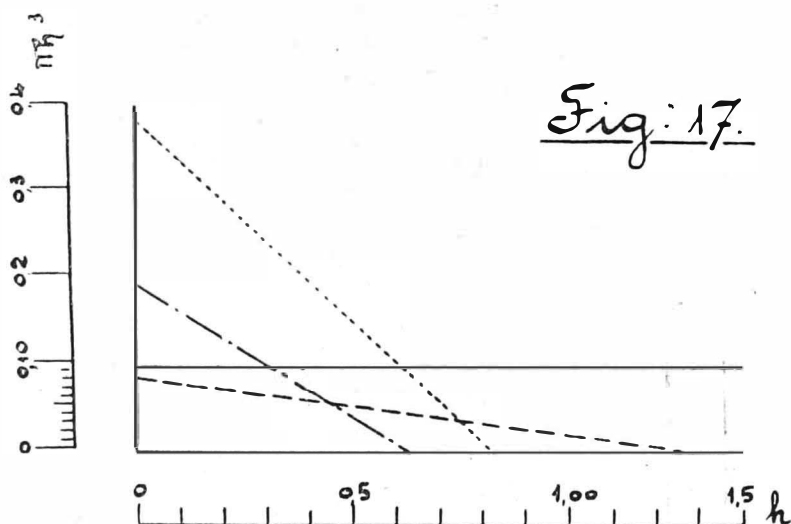
Credem că exemplele precedente sunt suficiente pentru a da o idee de modul cum s'ar putea calcula împingerea și în celelalte cazuri cari se pot prezenta în practică.

Vom atrage însă atențiunea că formulele stabilite până acum presupun două lucruri.

1. Că repartițiunea forțelor se face într'un plan normal pe zid; în realitate repartițiunea se face după un con, așa că formulele nu pot fi considerate ca exacte de cât de la distanța oy de la marginea zidului, de unde suprafața învâluitoare a conurilor se compune din două planuri.

2. S'a presupus că masivul e capabil de o reacțiune F' (fig. 6) produsă de frecare. In cazul când frecarea nu e suficientă pentru a produce această reacțiune, cea-ce se întâmplă la lichide și la argilele înmuiate, echilibrul nu mai e posibil fără un perete de sprijin, care să fie capabil de reacțiunile necesare pentru oprirea alunecării moleculelor pe planurile orizontale — pe lângă reacțiunea

$$\varphi = 15^\circ$$



opusă la împingerea propriu zisă iar teoria, așa cum a fost expusă, nu mai e aplicabilă.

Pentru a compara rezultatele date de teoria expusă până acum cu acele date de teoria lui Coulomb și a lui Rankine am calculat în cazul unui zid vertical și pentru diferite valori ale talusului natural valoarea momentelor față de un punct D (fig. 16) situat pe planul de bază la distanțe variabile de la zid a împingerilor în diferite cazuri. Aceste momente reprezintă momentele de răsturnare

$$\varphi = 30^\circ$$

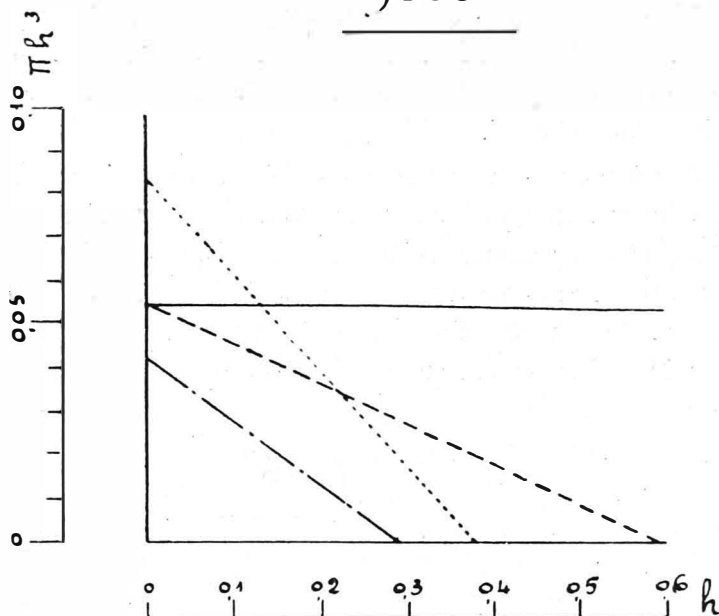
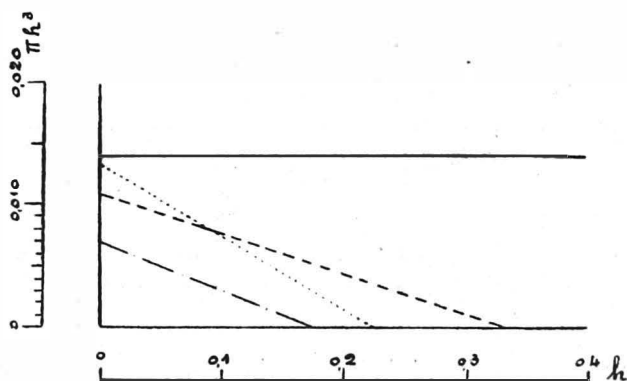


Fig. 17 a.

$$\varphi = 45^\circ$$



Legendă

- Teoria lui Rankine
 - - - - - " " Coulomb
 Repartiția după legea dreptunghiului
 - . - . - " " " triunghiului

Fig. 17 b.

pentru ziduri de o grosime AD ; cu cât ele sunt mai mari cu atât împingerea e mai defavorabilă și vice-versa.

Insemnând cu εh distanțele AD (h fiind înălțimea zidului) și luând ca abscise valorile ε , iar ca ordinate împingerile, obținem dreptele reprezentative din (fig. 17). De oare ce în toate cazurile raportul între împingerea dată de suprasarcină uniform distribuită și aceia dată de masivul de pământ e același, comparația s'a făcut numai pentru acest din urmă caz.

După cum se vede din aceste diagrame — avându-se în vedere grosimea ce se dă în practica zidurilor — pentru înclinările obicinuite ale taluselor rezultatele date de ipoteza distribuțiunii după legea dreptunghiului se apropie mai mult de acelea date de teoria lui Coulomb, iar pentru înclinări mai mici se apropie mai mult de acelea date de teoria lui Rankine.

CRISTEA NICULESCU

Inginer

șef de secție, serviciul podurilor C. F R

Noile poduri de șosea peste Siret

(Urmare)

a) Calculul Arcului

În numărul trecut al Buletinului am arătat că înălțimea arcului în diferite puncte a fost calculată cu ajutorul ecuațiunii:

$$1. \quad h = h_0 \sec^3 \alpha$$

unde h_0 e înălțimea arcului la chie și α unghiul pe care tangenta la fibra mijlocie îl face cu orizontala.

Această relațiune pe lângă că convine bine direcțiunii către care se tinde astăzi de a da arcelor secțiuni foarte variabile, pentru a le face pe cât se poate de egală rezistență, dă mai totdeauna valori admisibile pentru înălțimea arcului la rosturile de la nașteri (arce propriu zise) sau la rosturile de ruptură (arce în plin centru), prezintă în acelaș timp și marele avantaj că face integrabili toți termenii din ecuațiunile de elasticitate care depind numai de elemente geometrice.

Se evită ast-fel cu această formulă o serie de integrări prin cuadraturi care în general conduc la calcule numerice lungi foarte susceptibile de erori.

Din cauză că metoada de calcul pe care am întrebuințat-o la construirea curbelor de presiune este în mare parte nouă, cred util a dezvolta această metodă cu toate detaliile pe care le comportă, stabilind ecuațiunile generale ale arcelor care au înălțimile lor definite de ecuațiunea (1), în ipoteză că arcul are o lățime constantă și că este constituit din un material care are acelaș mod de elasticitate în toate secțiunile lui.

Din formulele generale pe care le vom obține, vom face apoi ca aplicație, calculul arcului de 37.00 m. adoptat la podurile peste Siret, calcul cu care s'au determinat eforturile presupunând că bolta

e de beton simplu, așa că armaturile metalice nu s'au avut în vedere, — propriu zis vorbind, — la calculul elastic al arcului, ci au fost puse numai pentru a lua tensiunile din anumite secțiuni periculoase.

2. Fie AB fibra mijlocie a arcului, $2a$ deschiderea ei, b săgeata, CED curba de presiune, Oxy axele de coordonate, nasterile A și B fiind de nivel.

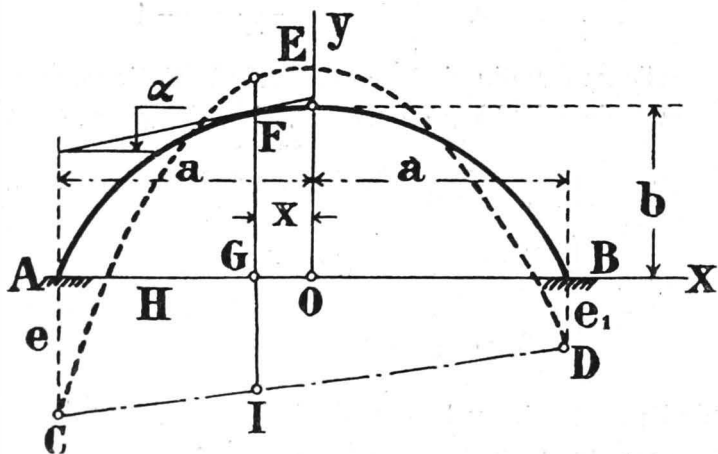
Momentul încovoetor în secțiunea F a arcului este:

$$(2) \quad M = H \overline{EF} = \mathcal{M} - (y + y_1) H$$

în care H este împingerea orizontală a arcului, M momentul încovoetor fictiv pe care l'ar da sarcinile care acționează arcu în punctul G al unei grinzi drepte simplu rezimate AB și y_1 o lungime definită de ecuația :

$$y_1 = \frac{e^1 + e}{2} + \frac{e^1 - e}{2} x$$

Fig. 1



Acestea spuse, traviul de deformație corespunzător arcului întreg este :

$$(3) \quad T = \frac{1}{2E} \left(\int_{(AB)} \frac{M^2 ds}{J} + \int_{(AB)} \frac{N^2 ds}{F} \right)$$

în care E , F , J , N și ds sunt respectiv modulul de elasticitate, secțiunea, momentul de inerție, compresiunea normală și arcul elementar, ambele integrale fiind întinse d'alungul fibrei mijlocii AB ,

Dacă neglijem cum se face de obicei, efectul puterilor tăietoare, putem scrie :

$$(4) \quad N = H \sec \alpha$$

Ținând seama de ecuațiunile (1) și (4), dacă efectuăm integrala corespunzătoare efortului N , dacă transformăm prima integrală curbilinie în o integrală după axa Ox și dacă însemnăm cu b' baza constantă a secțiunii arcului, relațiunea (3) devine :

$$(5) \quad T = \frac{1}{b'h_0E} \left(\frac{6}{h_0^2} \int_{-a}^{+a} M^2 \cos^2 \alpha dx + aH^2 \right)$$

De asemenea, dacă facem :

$$\frac{e + e_1}{2} H = Y,$$

$$\frac{e_1 - e}{2a} H = X$$

ecuația (2) se poate scrie :

$$(6) \quad M = \mathcal{M} - Hy - Xx - Y$$

de unde deducem, luând derivatele parțiale :

$$\frac{\partial M}{\partial H} = -y, \quad \frac{\partial M}{\partial X} = -x, \quad \frac{\partial M}{\partial Y} = -1$$

Dacă aplicăm ecuațiunii (5) teorema lui *Castigliano*, anulând derivatele parțiale ale lui T în raport cu H , X și Y obținem ecuațiunile :

$$6 \quad \int_{-a}^{+a} M y \cos^2 \alpha dx = ah_0^2 H$$

$$\int_{-a}^{+a} M x \cos^2 \alpha dx = 0$$

$$\int_{-a}^{+a} M \cos^2 \alpha dx = 0$$

sau înlocuind pe M prin valoarea dată de (6) și suprimând integralele care sunt nule din motive de simetrie :

$$(7) \quad \begin{cases} \int_{-a}^{+a} \mathcal{M} y \cos^2 \alpha dx = \left(\frac{1}{6} a h_0^2 + 2 \int_0^a y^2 \cos^2 \alpha dx \right) H \\ \quad + 2 Y \int_0^a y \cos^2 \alpha dx \\ \int_{-a}^{+a} \mathcal{M} x \cos^2 \alpha dx = 2 X \int_0^a x^2 \cos^2 \alpha dx \\ \int_{-a}^{+a} \mathcal{M} \cos^2 \alpha dx = 2 H \int_0^a y \cos^2 \alpha dx + 2 Y \int_0^a \cos^2 \alpha dx \end{cases}$$

Acestea sunt pentru cazul nostru, ecuațiunile care definesc necunoscutele problemei H , X și Y ori care ar fi ecuația fibrei mijlocii.

3. Dacă admitem că fibra medie a arcului este parabola :

$$y = \frac{b}{a^2} (a^2 - x^2)$$

căpătăm :

$$\operatorname{tg} u = -\frac{2bx}{a^2}, \quad dx = -\frac{a^2}{2b} \frac{du}{\cos^2 u}$$

În aceste condițiuni integralele din ecuațiunile (7) care nu conțin pe $\mathcal{M}$ se pot efectua și obținem :

$$\alpha = \int_0^a \cos^8 u \, dx = \frac{a^2}{2b} \int_0^{a_0} \cos^6 u \, du = \cotg u_0 \left[\sin 2u_0 \left(\cos^4 u_0 + \frac{5}{4} \cos^2 u_0 + \frac{15}{8} \right) + \frac{15}{4} u_0 \right] \frac{a}{12}$$

$$\beta = \int_0^a x^2 \cos^8 u \, dx = \frac{a^6}{8b^3} \int_0^{a_0} \sin^2 u \cos^4 u \, du = \cotg^3 u_0 \left(\sin^3 2u_0 + 3 \sin 2u_0 \sin^2 u_0 - \frac{3}{2} \sin^2 2u_0 + 3u_0 \right) \frac{a^3}{48}$$

$$\gamma = \int_0^a y \cos^8 u \, dx = b \int_0^a \cos^8 u \, dx - \frac{b}{a^2} \int_0^a x^2 \cos^8 u \, dx = ab - \frac{b}{a^2} \beta$$

$$\delta = \int_0^a y^2 \cos^8 u \, dx = \frac{b^2}{a^4} (a^4 \alpha - 2a^2 \beta + 2)$$

în care :

$$\alpha_1 = \int_0^a x^4 \cos^8 u \, dx = \frac{a^{10}}{32b^5} \int_0^{a_0} \sin^4 u \cos^2 u \, du = \cotg^5 u_0 \left(-\sin^3 2u_0 + 3 \sin 2u_0 \sin^2 u_0 - \frac{3}{2} \sin^2 u_0 + 3u_0 \right) \frac{a^5}{48}$$

α_3 fiind unghiul pe care îl face tangenta la nașterea fibrei mijlocii cu orizontala Ox .

Așa fiind ecuațiunile generale de echilibru elastic ale unui arc parabolic sunt :

$$(8) \quad \begin{cases} \int_{-a}^{+a} \mathcal{M} y \cos^8 u \, dx = \left(\frac{1}{6} a h_0^2 + 2\delta \right) H + 2\gamma Y \\ \int_{-a}^{+a} \mathcal{M} x \cos^8 u \, dx = 2\beta X \\ \int_{-a}^{+a} \mathcal{M} \cos^8 u \, dx = 2\gamma H + 2\alpha Y \end{cases}$$

4. Integralele din primii membri ai fiecăreia din ecuațiunile sistemului (8) sunt imposibil de efectuat în cazul general. Vom proceda

deci la nevoie pentru calculul lor prin una din metodele grafice cunoscute sau mai bine prin cuadraturi.

Se poate însă rezolva problema în mod complet și absolut riguros în ipoteză că arcul este încărcat cu o sarcină uniform repartizată pe orizontală.

Încărcarea simetrică totală, p fiind sarcina uniform repartizată avem :

$$M = \frac{p a^2}{2 b} y$$

Ecuațiunile (8) devin :

$$\frac{p a^2}{b} \int_0^a y^3 \cos^3 \alpha dx = \frac{1}{6} (a h_0^2 + 2\delta) H + 2\gamma Y$$

$$\frac{p a^2}{b} \int_0^a y \cos^3 \alpha dx = 2 (\gamma H + \alpha Y)$$

sau :

$$\frac{p a^2}{b} \delta = \left(\frac{1}{6} a h_0^2 + 2\delta \right) H + 2\gamma Y$$

$$\frac{p a^2}{b} \gamma = 2 (\gamma H + \alpha Y)$$

sau rezolvând în raport cu Y și H :

$$(9) \quad \begin{cases} H = \frac{p a^2}{2 b} \frac{1}{1 + \varepsilon} \\ Y = \frac{p a^2}{2 b} \frac{\gamma}{\alpha} \frac{\varepsilon}{1 + \varepsilon} \end{cases}$$

în care :

$$\varepsilon = \frac{a h_0^2 \alpha}{12 (x \delta - \gamma^2)}$$

Ecuațiile (9) definesc împingerea la chee și momentul de încas-trare date de sarcina uniform distribuită p .

Momentele încovoetoare în arc variază după relațiunea :

$$M = \frac{p a^2}{2 b} \left(y - \frac{\gamma}{\alpha} \right) \frac{\varepsilon}{1 + \varepsilon}$$

Încărcare disimetrică. — Să presupunem acum că încărcăm arcul cu sarcina p disimetric și anume pe o jumătate de arc co-prinsă între naștere și chee.

Momentul fictiv $\mathcal{M}_{max}$ este dat de relațiunea :

$$\mathcal{M}_{max} = \frac{p a^2}{4}$$

Se vede ușor că putem înlocui integrala :

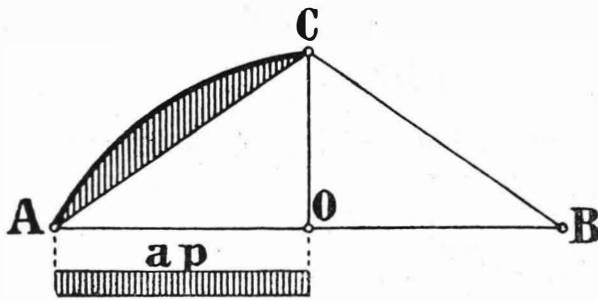
$$\int_{-a}^{+a} \mathcal{M} x \cos^3 u \, dx$$

prin expresiunea :

$$\frac{p}{4} \int_0^a x^2 (a - x) \cos^3 u \, dx$$

care corespunde integralii întinsă în interiorul ariei cuprinsă între parabola AC și coarda sa.

Fig. 2



Cea d'a doua ecuație din (8) se poate scrie sub forma :

$$\frac{p}{4} \int_0^a x^2 (a - x) \cos^3 u \, dx = 2 \, \bar{z} \, X_{dis}$$

sau :

$$a \int_0^a x^2 \cos^3 u \, dx - \int_0^a x^3 \cos^3 u \, dx = \frac{8 \, \bar{z}}{p} X_{dis}$$

sau :

$$(10) \quad a \, \bar{z} - z = \frac{8 \, \bar{z}}{p} X_{dis}$$

în care :

$$z = \int_0^a x^3 \cos^3 u \, dx = \frac{a^8}{16 \, b^4} \int_0^{\alpha_0} \sin^3 u \cos^3 u \, du - \cos^4 \alpha_0 \left(\frac{1}{2} + \cos^2 \alpha_0 \right) \frac{a^4}{6}$$

De asemenea avem :

$$\int_{-a}^{+a} \mathcal{M} \cos^3 u \, dx = \int_0^a \mathcal{M}_1 \cos^3 u \, dx + \int_0^a \mathcal{M}_2 \cos^3 u \, dx$$

unde :

$$\mathcal{M}_1 = \frac{p \, a^2}{4 \, b} y, \quad \mathcal{M}_2 = \frac{p \, a}{4} (a - x)$$

și prin urmare :

$$\int_{-a}^{+a} \mathcal{M} \cos^3 \alpha \, dx = \frac{p a^2}{4 b} \gamma + \frac{p a}{4} (a \alpha - \theta)$$

unde:

$$\theta = \int_0^a x \cos^3 \alpha \, dx = \frac{a^4}{4 b^2} \int_0^{\alpha_0} \sin \alpha \cos^3 \alpha \, d\alpha = \cot g^2 \alpha_0 \left(1 - \cos^6 \alpha_0 \right) \frac{a^2}{6}.$$

Putem deci scrie :

$$a p \left(\frac{a}{b} \gamma + a \alpha - \theta \right) = 8 (\gamma H_{dis} + \alpha Y_{dis})$$

Ecuațiunile problemei sunt :

$$H_{dis} = \frac{1}{2} H_{sim}$$

$$p (a^2 - z) = 8 \beta X_{dis}$$

$$a p \left(\frac{a}{b} \gamma + a \alpha - \theta \right) = 8 (\gamma H_{dis} + \alpha Y_{dis})$$

sau rezolvind :

$$(11) \quad \begin{cases} H_{dis} = \frac{p a^2}{4 b} \cdot \frac{1}{1 + \varepsilon} \\ X_{dis} = \frac{p}{8} \left(a - \frac{z}{\beta} \right) \\ Y_{dis} = \frac{a^2 p}{8 b} \frac{1}{\alpha} \left[b \left(\alpha - \frac{\theta}{a} \right) + \frac{\varepsilon - 1}{\varepsilon + 1} \gamma \right] \end{cases}$$

Momentele de încăstrare sunt respectiv pentru nașterea din partea încărcată :

$$M_i = - a X_{dis} - Y_{dis}$$

pentru nașterea din partea descărcată :

$$M_d = a X_{dis} - Y_{dis}$$

X_{dis} și Y_{dis} fiind definiți de ecuațiile (11).

5. Acestea fiind stabilite să procedăm la calculul numeric al arcului de care ne interesăm. Vom face o problemă de verificare. Am arătat că grosimea arcului la chee este :

$$h_0 = 0.70 \text{ m.}$$

De asemenea avem : $a = 18.95 \text{ m.}$

$$b = 6.85 \text{ m.}$$

Unghiul α_0 e definit de ecuația :

$$\operatorname{tg} \alpha_0 = \frac{2b}{a} = \frac{13.70}{18.95} = 0.723$$

și deci :

$$\sin \alpha_0 = 0.585 ; \sin 2\alpha_0 = 0.949 ; \cos \alpha_0 = 0.811 ; \cotg \alpha_0 = 1.385$$

$$\alpha_0 = 0.625$$

Înălțimea arcului la nașteri este :

$$h_4 = \frac{h_0}{\cos^3 \alpha} = \frac{0.700}{0.5334} \cong 1,30 \text{ m.}$$

Se găsește :

$$\alpha = 11.618 ; \beta = 858.707 ; \gamma = 63.202 ; \delta = 374.501$$

$$\varepsilon = 0.0252 ; z = 10.746,217 ; \theta = 82.199 ;$$

$$\frac{1}{1+\varepsilon} = 0,9754 ; \frac{\gamma}{\alpha} \frac{\varepsilon}{1+\varepsilon} = 0.1337 ; \frac{z}{\beta} = 12.514$$

$$\frac{1}{\alpha} \left[b \left(\alpha - \frac{\theta}{a} \right) + \frac{\varepsilon - 1}{\varepsilon + 1} \gamma \right] = -0.880$$

Ecuațiunile (9) și (11) devin :

$$(9') \quad \begin{cases} H_{sin} = 0.9754 \frac{p a^2}{2 b} \\ Y_{sin} = 0.1337 \frac{p a^2}{2 b} \end{cases}$$

și :

$$(11') \quad \begin{cases} H_{dis} = 0.4877 \frac{p a^2}{2 b} \\ X_{dis} = 0.8045 p \\ Y_{dis} = -0.2200 \frac{p a^2}{2 b} \end{cases}$$

Putem prin urmare cu ajutorul acestor ecuațiuni să determinăm, împingerile orizontale și momentele de încastrare date de încărcarea accidentală uniform distribuită, în ipoteza că arcul e complet încărcat (Sistemul 9') sau în ipoteză că arcul e disimetric încărcat (sistemul 11').

Să ne ocupăm acum de sarcinile permanente. Dividem arcul în bolțari prin rosturi verticale așa ca greutatea lor să vie aplicată pe mediana stâlpilor care susțin platelagiul și determinăm ast-fel sarcinile permanente în tone :

$$P_1 = 10.2 \quad P_2 = 8.9 \quad P_3 = 7.8 \quad P_4 = 6.8 \quad P_5 = 6.4 \quad P_7 = 6.0$$

$$P_8 = 5.8 \quad P_9 = 5.2$$

care revin din fiecare bolțar și zid transversal unui metru de lățime de arc, P_1 fiind zidul cel mai apropiat de nașteri ; sarcinile :

$$P_1 = 2,1 \text{ t} \quad P_{10} = 2,8 \text{ t}$$

provin respectiv din un bolțar de lângă naștere și din o jumătate bolțar de lângă chee. În determinarea acestor sarcini greutatea trotoarului a fost repartizată pe întreaga lățimea bolții. S'a admis ca densitate : pentru betonul bolții 2.2 t/m^3 pentru împietruire 2.0 t/m^3 și pentru beton armat 2.4 t/m^3 .

Încărcarea permanentă fiind simetrică de o parte și de alta a cheii, ecuațiunile (8) devin :

$$\int_0^a \mathcal{M} y \cos^3 \alpha dx = \left(\frac{1}{12} a h_0^2 + \delta \right) H + \gamma Y$$

$$\int_0^a \mathcal{M} \cos^3 \alpha dx = \gamma H = a Y$$

iar dacă rezolvim în raport cu H și Y obținem :

$$(8') \quad \begin{cases} H = \frac{a \int_0^a \mathcal{M} y \cos^3 \alpha dx - \gamma \int_0^a \mathcal{M} \cos^3 \alpha dx}{\frac{a}{12} a h_0^2 + a \delta - \gamma^2} \\ Y = \frac{\left(\frac{a}{12} h_0^2 + \delta \right) \int_0^a \mathcal{M} \cos^3 \alpha dx - \gamma \int_0^a \mathcal{M} y \cos^3 \alpha dx}{\frac{a}{12} a h_0^2 + a \delta - \gamma^2} \end{cases}$$

sau efectuând calculele numerice și înlocuind integralele prin sume :

$$(8'') \quad \begin{cases} H = 0.03179 \sum_0^a \mathcal{M} y \cos^3 \alpha \Delta x - 0.17294 \sum_0^a \mathcal{M} \cos^3 \alpha \Delta x \\ Y = 1.02689 \sum_0^a \mathcal{M} \cos^3 \alpha \Delta x - 0.17294 \sum_0^a \mathcal{M} y \cos^3 \alpha \Delta x \end{cases}$$

Rămâne acum, pentru a determina pe H și Y să calculăm sumele din membrul al doilea.

(Va urma)

ȘTEFAN N. MIREA

Proiect de extinderea unui oraş

Introducere. Oraşul M. cu o densitate mare de populaţiune, având toate cartierele sale ocupate cu clădiri şi deci fără locuri virane, încearcă anual o creştere de populaţiune relativ mare. Această creştere de populaţiune aduce cu sine tendinţa de extindere a oraşului prin clădiri noi pe terenurile libere de construcţiuni de la marginea şi din afara oraşului.

Administraţiunea prevăzând această tendinţă fixează zona şi terenul, pe care oraşul să se poată extinde, şi îngrijeşte ca în zona de extindere a oraşului să se deschidă străzi noi, să se facă canalizaţiune, etc. etc.

Administraţiunea comunală prevede că în timp de 30 de ani oraşul va încerca un spor în populaţiunea sa de aproape 13500 locuitori şi în acest scop, ea pune la dispoziţiunea locuitorilor terenul său la marginea sudică a oraşului cuprins între Parc (hipodrom) şi între cartierele sale Est şi Vest (după cum se vede în planul de situaţiune) în întindere de aproape 75 ha.

Consideraţiuni asupra circulaţiunii în noul cartier de oraş

Examinând planul de situaţiune al terenului destinat la extinderea oraşului, se vede că terenul este deja brădat de câte-va drumuri, care leagă între dânsle câte-va puncte ale sale şi anume : str. Veche No. 1, str. Abatorului, bulevardul No. 3, bulevardul No. 2 şi str. veche No. 2.

Existenţa acestor drumuri ne arată că punctele între care este deja o circulaţiune mare sunt : cartierul Vest al oraşului şi piaţa A ; parc şi hipodrom ; abator şi cartierul Estic al oraşului.

În proiectul de extindere al oraşului s'a ţinut seama de drumurile acestea în fiinţă, păstrându-le şi ajutând pe cât cu putinţă

ca circulațiunea între aceleași puncte să se facă mai lesne. În acest scop circulațiunea între diferitele puncte mai sus pomenite se va face după cum urmează :

a) *Între cartierul Vest și Parc* (hypodrom). Prin sporirea potrivită a pieței A, se dă putința ca prin această piață să poată trece două artere de legătură între cartierul Vest și Parc.

Intr'adevăr, atât Bulevardul No. 1 (nou) cât și Bulevardul No. 2 (vechiu) prin str. Veche îngăduie circulațiunea lesne între aceste două puncte. Piața A este așa dar o piață principală de circulațiune, care prin așezarea și mărimea ei, e susceptibilă de înfrumusețări arhitectonice cu monumente, plantațiuni etc.

Bulevardele No. 1 și No. 2 devin din aceeași pricină străzi principale de circulațiune.

b) *Între cartierul Vest și cartierul Est.* — În timpul de față circulațiunea între aceste două cartiere se face din piața A prin str. Veche No. 1, str. Abatorului și Bulevardul No. 3.

Prin proiectarea străzii „Str. Nouă“, care prin pozițiunea sa e menită a servi de axa cartierului de al cărui plan ne ocupăm, comunicarea între aceste două cartiere Est și Vest se înlesnește mult, drumul scurtându-se.

Tot din această pricină, străzile care stabilesc legătura cu abatorul rămân în viitor numai pentru acest scop, circulațiunea între cartierele vechi Vest și Est, urmând a se face direct prin piața A, str. Veche No. 1, Piața B, str. Nouă, Piața D, Bulevardul No. 3 Piața M.

c) *Între cartierul Est și Parc.* — Proiectul păstrează același traseu pentru circulațiunea între aceste două puncte și anume : prin Piața E, str. Veche No. 2, Piața D și Bulevardul No. 3, cu observațiunea, că circulațiunea se va face mai lesne prin creațiunea acestor piețe și prin lărgirea celor două străzi, str. Veche No. 2 și Bulevardul No. 3.

Toate străzile mai sus pomenite sunt „străzi principale“, ele înlesnind circulațiunea între diferitele puncte și prin urmare se justifică lărgimile relativ mari, ce li s'au dat.

Traseul străzilor principale s'a făcut așa dar, privind *chestiunea circulațiunii* în noul cartier din punctul de vedere al intereselor orașului : vechiu, menținând peste tot arterele deja în ființă. E însă sigur, că mai târziu, când întreg cartierul va fi clădit și populat, va avea el singur la rândul său interese speciale de circu-

lațiune atât în legătură cu orașul vechiu, cât și în legătură cu anume puncte ale sale. O inspecțiune sumară a proiectului ne arată că dispozițiunea în plan a diferitelor străzi din noul cartier corespunde și acestui scop; centrul său care va fi „strada Nouă” e bine legat cu părțile periferice ale sale prin „străzi radiale”, cum sunt stradele No. 6, 7, 8, 1, 3, etc... și chiar părțile periferice bine legate între dânsse prin „străzi marginase”, cum e Promenada, str. No. 5, etc.

După cum se vede din planul de situațiune al terenului, extinderea viitoare a orașului se va face mereu în zona din Sud și Sud-Estul regiunei, unde mai e teren disponibil. Proiectul de față se ocupă în parte și cu aranjarea acestei regiuni în Sud și Sud-Est de Bulevardul No. 3, deschizându-se străzi și piețe noi, cum sunt stradele No. 1, 2, 3, 4... și piețele No. 1,... etc.

Așa dar, proiectul de față îngrijește, ca să fie asigurată cât mai comod comunicarea între diferitele puncte ale noului cartier, între care va fi o intensă circulațiune și în acest scop, el prevede o serie de *străzi principale* de circulațiune, cum sunt: str. Veche No. 1; str. Nouă; Bulevardul No. 1, 2 și 3; str. Veche No. 2; stradele No. 1, 2, 3, etc; tot în acest scop s'au prevăzut și *piețele de circulațiune* cum sunt: Piața A, B, C, D, etc. etc. pentru a înlesni mișcarea în oraș.

Celelalte străzi pe care le prevede proiectul sunt *străzi secundare*, având în genere drept scop numai circulațiunea locuitorilor din anume stradă.

Noul cartier din punct de vedere tehnic și igienic

Terenul destinat la extinderea orașului are un relief relativ regulat, având o mică înclinațiune în pantă de la S. E. spre N. V. până în râul, care găsindu-se la nordul Parcului, curge în direcțiunea E. V. Din pricina reliefului regulat al terenului, traseul adoptat pentru străzi e normal și deci executarea rețelii de șosele și străzi se va face fără mișcări de terasamente. Tot din această pricină profilele în lung ale străzilor sunt normale și nu prezintă pante sau rampe inadmisibile; iar profilele transversale foarte regulate.

„*Canalizațiunea* cartierului, în legătură cu dispozițiunea rețelii de străzi va fi așa dar o problemă ușoară.

Apele subterane fiind la o adâncime mare, sistemul de canalizațiune nu se va ocupa cu drenarea locului.

Proiectul admite un sistem unic de canalizațiune pentru apele

de ploi și menajere și la care colectorul urmează traseul natural în direcțiunea Est-Vest: Bulevardul No. 3 (de la piața M), strada Veche No. 2 și Promenada până în Bulevardul Vechiu, unde se găsește vechiul colector principal pentru întreaga regiune.

În acel punct se va mai executa și un canal de descărcare pentru apele de ploi, care să se verse în spre Nord în râul mai sus pomenit; apele menajere subțiate își vor continua drumul în spre Vest în cartierul vechiu Vest până la bazinele de limpezire ale apelor murdare din întreg orașul.

Potrivit înclinațiunei ușoare a terenului, i se va lega colectorului, rețeaua de canale din restul cartierului.

Noul cartier va avea clădiri private și publice.

Proiectul prevede două zone pentru construcțiunea clădirilor private, indicând în anume zonă, ce fel de clădiri se pot construi, potrivit ocupațiunei diferiților ei locuitori și anume:

a) *Zona de vile* cuprinsă între Promenada-Bulev. Vechiu-Bulevardul No. 1. Străzile acestei zone au cele mai scurte lărgimi de 12 m. cele mai lungi de 15 m. Profilul lor transversal obișnuit. Zona aceasta trebuind să fie locuită de lume avută, proiectul prevede ca fie-care construcțiune să aibă o grădină în față de câte 5 m. lățime. Clădirile pot avea 2 sau 3 etaje după cum se găsesc în străzile de 12 sau 15 m. lățime și se vor așeza în dosul grădinilor după „aliniament“, așa fel ca să rămâe mereu un spațiu între dânsle. Mai mult de două sau trei etaje se îngăduie numai acelor clădiri, care încadrează piața G; ele însă nu pot avea o înălțime mai mare de 20 m. și sunt destinate pentru prăvălii.

b) *Zona pentru case de locuit, prăvălii, etc. cu mai multe etaje.*— Restul cartierului e destinat pentru construcțiunea clădirilor de locuit cu mai multe etaje, așezate unele lângă altele, fără spații între dânsle, fără grădină dinainte și urmând „aliniamentul“ străzii. Ele vor fi locuite de mai multe familii, iar etajele de jos vor putea eventual servi ca prăvălii, în stradele cu circulațiune mare. Străzile care deservesc această zonă au lățimi deosebite: străzile secundare cel puțin 12 m. străzile principale peste 20 m. cum e str. Nouă, care are 40 m. și chiar mai mult. Profilul transversal al acestor străzi e regulat; în străzi secundare partea mijlocie a lui fiind parte carosabilă, iar în străzi principale, de obicei, partea mijlocie fiind ocupată cu plantațiuni, fășii de earbă, square, etc..., circulațiunea se face de o parte și de alta a zonei plantate.

În legătură cu lăţimea străzilor, clădirile vor avea o înălţime cel mult egală cu lăţimea străzilor pe care le încadrează şi în nici un caz nu vor putea fi mai înalte de 20 m; în acest fel lumina venind sub un unghi de 45° , ajunge direct chiar la etajele de jos.

Străzile secundare s'au trasat aşa fel, ca sectoarele pe care le determină în zonele de construcţiuni să fie potrivite ca mărime pentru clădiri şi curţi.

Proiectul rezervează locuri pentru clădirile publice ¹⁾, pieţe publice, loc pentru sporturi, etc. căutând pe cât posibil ca locurile rezervate să corespundă prin poziţiunea lor scopului.

El prevede o grădină publică între abator şi cartierul sudic.

Atât străzile cât şi bulevardele vor fi plantate respectiv cu două sau patru rânduri de arbori, iar squarele cu earbă, flori. Vor fi lipsite de plantaţiuni de arbori anume părţi din străzi, pentru a nu ascunde clădirile publice sau private cu arhitectură bogată.

Proiectul prevede, pe cât era posibil, ca orientarea străzilor să fie NE—SV sau NV—SE, aşa fel ca o stradă să fie în tot cursul zilei expusă razelor solare.

Noul cartier de oraş din punct de vedere estetic

Am arătat că traseul general al străzilor satisface condiţiuni de circulaţiune comodă, tehnice şi igienice, prin felul cum ele brăzdează terenul dat. Dar traseul lor în detaliu a fost determinat de cerinţe estetice. Într'adevăr, *străzile nu sunt prea lungi şi mereu de aceeaşi direcţiune*, ci din potrivă ele au o formă puţin neregulată, schimbând de direcţiune în cursul lor. În acest caz străzile nu sunt monotone şi călătorul are în drumul său mereu alte perspective, pe care le oferă arhitectura în detaliu sau ansamblu a clădirilor. Aşa bună-oară str. No. 1 prezintă schimbări de direcţiune în cursul său, pe când str. No. 5 înfăţişează lângă cazărmi schimbare de direcţiune şi deplasare a axei sale faţă de poziţiunea sa de pe porţiunea dintre str. No. 4 şi piaţa L.

Şi chiar dacă proiectul prevede unele din străzile noi mereu drepte, ele n'au o lungime prea mare şi în ori-ce caz mai mică de cât de 25 ori lărgimea lor, aşa cum cere frumuseţea lor.

Aşa bunăoară Bulevardul No. 1 are o lărgime de 25 m. şi o lungime de 115 m. care e $< (25 \times 25 =) 625$ m.

(1) Azi la Protestanţi se poate orienta ori şi cum biserica.

Proiectul adoptă pentru „strada Nouă” un traseu și o formă cu totul deosebite, afectând un „alinament de formă concavă” în amândouă părțile sale, formă foarte recomandată pentru estetica străzilor. Cu acest prilej dintr'un punct al său, se oferă vederii toate construcțiunile sale, și din fie-care punct al său se oferă mereu altă perspectivă.

Tot din această pricină se naște la mijlocul acestei străzi un loc liber, pe care foarte nimerit se vor face plantațiuni de arbori, earbă, flori, așezându-se eventual și mici chioșcuri, pavilioane, ornice publice, tăblițe pe care se indică planul orașului, etc. etc.

Proiectul prevede pentru unele străzi „lărgimi variabile” în cursul lor; profitându-se de aceasta se fac aparente colțurile diferitelor clădiri frumoase, mărindu-se cu acest prilej efectul estetic al străzii, cum sunt, str. No. 8, 5, etc.

Acolo unde nevoia a cerut ca două sau mai multe străzi să se întâlnească pentru a forma „piețe”, s'a căutat pe cât posibil, ca axele lor să nu se tae în același punct. În acest caz pe de o parte circulațiunea ar fi fost jenată, trebuind ca toate vehiculile să treacă prin sau pe lângă același punct — intersecțiunea axelor acelor străzi, — iar pe de alta cerințele estetice ar fi lăsat de dorit. Dacă axele străzilor care concură în aceeași piață trec puțin alături de centrul de figură al pieții și nu se mai tae toate în același punct, efectul estetic al acelor străzi se mărește și cu acest prilej piața devine mai frumoasă.

Așa e bunăoară la piețele B, C, G, H, etc., etc.

Din inspecțiunea planului se vede „că nu toate piețele au o formă regulată”, evitându-se cu acest prilej greșala de a se aplica o „schemă” pentru ori-ce fel de piață. Din potrivă ele par „naturale” și numai acolo unde es regulate, sunt adoptate cu această formă. Așa bunăoară piețele A, B, au forme regulate, pe când piețele L, M au forma mai puțin regulate.

S'a căutat, pe cât posibil, ca prin felul cum e încadrată o piață de clădiri, ca și prin felul cum intră și es dintr'nsa diferitele străzi, piețele să pară cât mai „închise”. Tot deodată mijlocul lor s'a lăsat liber, așezându-se eventual monumente publice, fântâni, plantațiuni, etc. totdeauna de o parte a lor. Așa bunăoară piața C, încadrată între clădirile publice teatru, conservator, bibliotecă, sală de concerte, etc., are un aspect frumos. Așezată de o parte de circulațiunea mare de pe „strada Nouă”, ea dă călătorului un moment

de liniște devine așa dar o piață arhitecturală, susceptibilă de înfrumusețare.

Faptul că teatrul e legat de conservator prin o paserelă de serviciu, face ca piața să pară „închisă” în acea parte. iar strada dintre teatru și conservator mult mai redusă în lărgimea sa, rămâne pentru circulațiunea locală, pe când circulațiunea mare de pe „strada Nouă”, se face pe cealaltă parte carosabilă a sa în sudul teatrului, care are din această pricină o lărgime mult mai mare, după cum se vede bine din cele două profile transversale ale străzii Nouă.

Strade svelte, piețe mari și închise, dese și la locul lor, plantațiuni de arbori, earbă, flori concură la frumusețea orașului alături de arhitectura clădirilor private și publice, așezate în locuri potrivite.

De toate acestea a ținut socoteală proiectul de față.

Întrebuințarea terenului destinat la extinderea orașului

Terenul dat fiind proprietatea comunei, chestiunea de a proiecta diferitele străzi, piețe, de a așeza sau rezerva locuri pentru diferitele construcțiuni publice, etc. s'a tratat numai cu privire la cerințele locale de circulațiune, tehnice, igienice și estetice.

Comuna împarte terenul în loturi, parcele pe care le expune spre vânzare.

Pentru o bună întrebuințare a terenului loturile destinate spre vânzare vor avea mărimi și forme potrivite pentru clădirea nimerită a diferitelor construcțiuni.

Tot pentru o bună întrebuințare a terenului de construcțiune s'a căutat, ca colțurile străzilor să fie în unghi drept sau obtus, înlăturându-se pe cât cu putință, ca străzile tăindu-se între sine să facă unghiuri ascuțite.

Intru ajungerea acestui scop s'a dat feluritelor străzi traseuri care schimbă în direcțiunea lor, câștigând cu acest prilej și în frumusețea lor, după cum spuneam mai sus.

Făcând socoteala diferitelor suprafețe ale terenului, după întrebuințarea lor găsim următoarele cifre :

Suprafața terenului de extindere inclusiv străzi, piețe, grădini, etc. teren de construcțiune, etc.	$\left\{ \begin{array}{ll} a) \text{ In zona de vile} & 14.95 \text{ ha.} \\ b) \text{ Pentru rest . . .} & 60.08 \text{ „} \\ \text{Total . . .} & 75.03 \text{ ha.} \end{array} \right.$
---	--

Luând drept densitate probabilă de populațiune pentru zona

vilelor 100 loc/ha, iar pentru rest 200 loc/ha, rezultă că viitoarea populație a noului cartier, va fi de :

$$\begin{array}{rcl} \text{Pentru zona vilelor} & 14.95 \text{ ha} \times 100 \text{ loc/ha} & = 1495 \text{ locuitori} \\ \text{Pentru rest.} & 60.08 \text{ „} \times 200 \text{ „} & = \underline{12016} \text{ „} \\ \text{Total . . .} & & \underline{13511} \text{ „} \end{array}$$

Să vedem acum întrebuințarea terenului pe diferite specii și anume :

1. Teren pentru străzi.

$$\begin{array}{rcl} a) \text{ In zona vilelor.} & 3.84 \text{ ha.} & \\ b) \text{ Pentru rest} & \underline{17.61} \text{ „} & \\ \text{Total . . .} & \underline{21.45} \text{ „} & \end{array}$$

2. Teren pentru piețe publice, grădini, etc.

$$\begin{array}{rcl} a) \text{ In zona vilelor.} & 0.63 \text{ ha.} & \\ b) \text{ Pentru rest} & \underline{5.87} \text{ „} & \\ \text{Total . . .} & \underline{6.30} \text{ „} & \end{array}$$

În genere dar, se întrebuințează :

$$\begin{array}{rcl} a) \text{ Pentru străzi, piețe, grădini, etc. . .} & 27.95 \text{ ha.} & \\ \beta) \text{ Pentru construcțiuni publice și private} & & \\ \text{inclusiv curțile lor} & \underline{47.08} \text{ ha.} & \\ \text{Total . . .} & \underline{75.03} \text{ „} & \end{array}$$

și deci se întrebuințează $37\% \left(\frac{27.05}{75.03} \frac{\text{ha}}{\text{ha}} \right)$ pentru străzi, piețe, grădini publice, loc de sporturi, etc. și restul de 63% pentru construcțiuni publice și private inclusiv curțile lor.

Potrivit dar năzuinții de extindere a orașului M, proiectul de față arată în linii mari principiile care călăuzesc la înjghebarea lui, cu privire la cerințele sale de circulație, tehnice, igienice și estetice.

AL. I. POPESCU
Inginer

Extrase din reviste streine

Construcțiuni.

Principiile betonului armat este obiectul unui studiu remarcabil publicat de Ch. Rabut în „Revue générale des chemins de fer“.

Rolul ferului, în cele mai dese cazuri, este de a rezista la eforturile de tensiune și d'aceia ori-care ar fi forma, barele metalice trebuie așezate în regiunea celor mai mari tensiuni.

Când armatura metalică trebuie să reziste la compresiune, ca în coloane, atunci efortul este luat direct sau indirect; *direct*, când barele de fer sunt puse în sensul efortului; avantajul în acest caz stă în faptul că ferul este împiedicat aflamba de masa betonului și d'aceia se poate admite acelaș travaliu pentru fer la compresiune ca și la tensiune; *indirect* când ferul este așezat în sens transversal efortului; atunci armatura metalică aderând la beton împiedică umflarea transversală a betonului sub acțiunea de compresiune și cum umflarea liniară transversală este a patra parte din scurtarea longitudinală, armatura indirectă este mai economică de cât cea directă.

Se întrebuințează dese-ori, azi combinată armatura directă și indirectă în piesele comprimate căci în intervalul între două armaturi indirecte, armatura directă pe lângă efortul de compresiune ce-l ia se opune și la deformarea transversală a betonului.

Din punct de vedere al execuțiunei, betonul armat poate fi fabricat direct *pe loc* ori *prealabil* în *forme mobile*, *mai înainte* de utilizare.

Când executarea betonului armat se face *pe loc* el este comprimat în jurul armăturii prin maiuri, prin cilindre și în caz de turburi prin forța centrifugă; une-ori se obține aderența turnând betonul în stare fluidă, ceia ce exclude baterea cu maiul.

Executarea *prealabilă* în forme mobile începe a fi din ce în

ce mai răspândită ; părți din construcțiune sunt fabricate la uzină și 'n urmă legate la punctul lucrării.

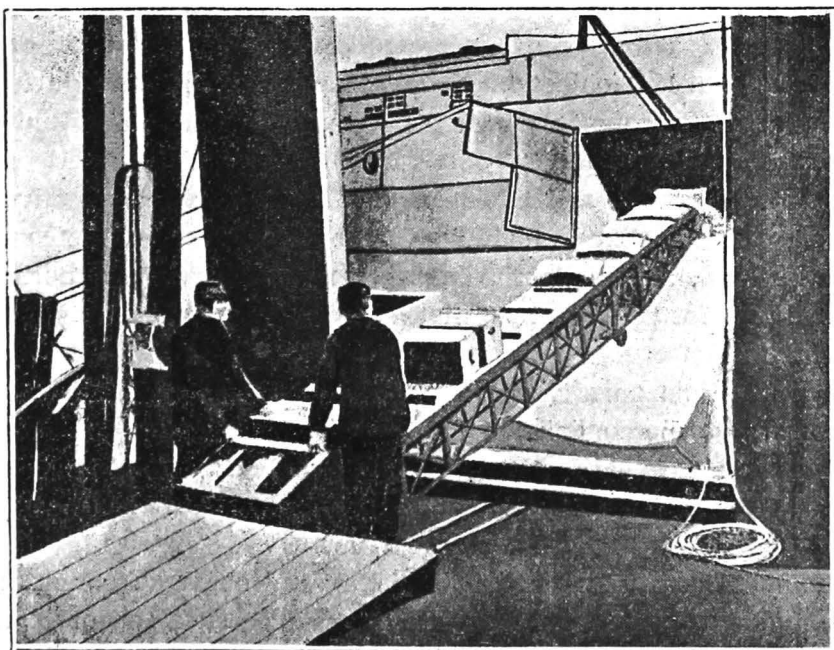
Condițiunile locale de prețul materialului și a lucrului sunt hotărâtoare în alegerea unuia sau altuia din cele două procedee.

În Anglia, unde lucrătorul e mai efin ca în Statele-unite se preferă executarea *pe loc* ; în Statele-Unite din potrivă salariile lucrătorilor fiind mai mari se preferă executarea *prealabilă* în uzină unde utilagiul mecanic reduce lucrul omului.

Aplicațiunile numeroase ale acestui procedeu de construcțiune : fabrici, locuințe, magazii, poduri, tuneluri (Meudon) faruri (Nico-laew), rezervorii, ecluze, docuri de reparațiune, i-au dat astăzi sancțiunea experienței și ori-ce inginer sau arhitect care are de executat o lucrare, este ținut a examina dacă prin acest procedeu nu obține mai multe avantagii ca prin procedeele de până acum.

Mașini.

Transportor pentru încărcarea și descărcarea corăbiilor este descris în „Engineering News“



Este cunoscută întrebuințarea crescândă în industrie și comerț, a benzilor transportoare ; la noi s'a aplicat pe o scară întinsă acest sistem de transport la docurile din Galați și Brăila.

Dăm în fotografia de mai jos aparatul bazat pe acelaș principiu servind la transportul coletelor de pe cheu în corabie.

Aparatul se compune :

a) un electromotor cu angrenagiu de circa 7 cai putere așezat între grinzile paserelei comandă mișcarea care se poate face în un sens sau altul după nevoie.

b) o bandă fără fine, constituit din scândurile așezate transversal și legate pe două cable de oțel care se mișcă în sens longitudinal prin niște roți cu gât ca la transmisiunea cu cable.

c) Două grinzi longitudinale formează o paserelă mobilă de 18 metri lungime.

Întreaga paserelă este prevăzută cu roțițe care înlesnesc mișcarea ei d'alungul cheurilor.

Când distanța este mai mare, se pun mai multe paserile d'aceste una după alta.

Căile Ferate

Drumuri de fer cu tracțiune electrică după „La Revue électrique“.

În 1872 a fost prima încercare de tracțiune electrică pe căi ferate cu o mică locomotivă de 5 tone construită de Davidson, pentru linia Glasgow-Edinsburg; puterea ei era de 6.5 kilowați, obținută prin pile primare.

În 1879 Werner-Siemens expuse la Berlin o locomotivă de trei cai care lua curent la 150 volți pe o a treia șină.

În 1883, s'a făcut prima aplicațiune practică pe linia Portrusk, luare de curent pe o a treia șină și întoarcerea lui prin șinile de circulațiune.

Prima linie americană s'a deschis un an mai târziu și d'atunci se construiesc mereu linii noi ferate de acest tip.

Experiențele de la Zossen au o deosebită importanță fiind-că dovediră că se poate lua pe conductori aeriani, curenți trifasați la 10.000 volți și în mers cu iuțelă mare.

Punctul delicat în tracțiunea electrică este luarea de curent; tendința modernă este a întrebuința suspensiunea cu „lănțișor“ pentru troliu și a evita pericolele „șinei a treia“ prin întrebuințarea unei șini susținută pe d'asupra, iar dedesubt luarea de curent.

Tracțiunea poate fi prin curenți trifasați sau monofasați.

Guvernul italian a prevăzut în ultimul buget, un credit de

70 milioane pentru tracțiune electrică pe 540 kilometri la cale ferată; motorii vor fi alimentați prin troliu de curenți trifosați la 3000 volți.

În Elveția, guvernul a numit o comisiune pentru a studia chestiunea aplicării tracțiunii electrice pe toate căile ferate elvețiene.

În Suedia, unde sunt căderi de apă importante și cărbunii scumpi, de și cheltuelile de primă instalare sunt considerabile față de mica densitate a populației, chestiunea este în studiu de aproape.

În America un capital de 17.5 miliarde este angajat pentru tracțiunea electrică; instalațiunea tip consistă în o uzină centrală producând curent la 60.000 volți, deservind sub-stațiuni care-l transformă la 500—600 volți.

În Anglia, tracțiunea electrică n'a fost aplicată de cât pe linii scurte.

Industrie.

Organizarea industriei chimice în Germania este descrisă în „Revue des sciences” de H. Rousset, Chimist francez care a lucrat în fabricile din Germania.

Superioritatea industriei chimice Germane ține nu de spiritul de invențiune, nici de efinătatea combustibilului sau a mânei de lucru, ci este atribuită de autor *organizațiunii atât a direcțiunei cât și a laboratorilor fabricilor, biurourilor și serviciilor comerciale.*

Direcțiunea este încredințată mai multor directori: unul este de obicei moștenitorul întemeietorului fabricei, păstrează numele și tradițiunea și se ocupă cu chestiunile generale de administrațiune; al doilea este un chimist care și-a făcut proba în mod eminent în învățământ și industrie; un altul, poliglot, inspectează agențiile; toți sunt interesați direct în prosperitatea fabricei.

Acești directori sunt ajutați de împuterniciți care se bucură de mare inițiativă și descarcă direcțiunea de preocupările de detaliu.

Laboratoriile au organizațiune admirabil studiată; fie-care chimist are compartiment deosebit înzestrat cu instalațiuni complete; în fața acestor compartimente este o sală mare unde lucrează ajutoarele; acolo se analizează și *controlează* diferitele produse fabricate; alt laborator este însărcinat cu cercetările, împărțit în mai multe secțiuni independente având fie-care sarcină hotărâtă. Toate publicațiunile sunt la dispoziția chimiștilor care se specializează în câte o cercetare; adese-ori numai după ani de încercări,

se obține fabricațiunea industrială a unui produs ; de exemplu culoarea indigo obținută pe cale sintetică este produsă industrial de „Badische Anilin und Soda Fabrik“ după îndelungate experiențe a profesorilor Bayer și Huimann.

Personalul laboratorilor este angajat după o minuțioasă anchetă și după un stagiul în laboratorii ca voluntar ; salariul la început, chiar pentru doctori în științe este 200 mărci pe lună dar se ține repede seamă de lucrările personale când aduc rezultate economice apreciabile și se dă une-ori parte la beneficiile realizate.

Fabricile sunt instalate pentru o producțiune intensivă cu toate perfecționările posibile ; lucrul mecanic reduce lucru manual la strictul minimal ; eventualitatea sporirilor este larg prevăzută ; pretutindine mare curățenie ; săli de mâncare, băi sunt la dispoziția lucrătorilor.

Biurourile primesc întreaga corespondență ; toți împiegații satisfac anumite condițiuni de cultură, cei inferiori școli secundare și comerciale cei superiori școli tehnice și studii universitare.

Serviciile comerciale au împiegați ce vin în contact frecvent cu clienții și țin direcțiunea în curent cu dorințele publicului ; acești împiegați răspândesc noile fabricate arătând industriașilor și comercianților, întrebuințarea și avantajele lor.

Ca ilustrație citează Societatea „Farben fabrikaten vormals F. Bayer“ cu un capital de 14 milioane mărci, în acțiuni, având fabrici la Elberfeld, Leverkusen, Barinen și filiale în Rusia și Franța, având în 1881, 50 împiegați față 1885 cât are azi ; biblioteca de 14.000 volume și 25.000 broșuri este dintre cele mai prețioase biblioteci tehnice.

ANUNCIU

Constructor, absolvent al școalei de arte și meserii din Viena cu o practică de 5 ani în construcțiuni de binala și de fabrici la cele mai principale case din Viena, caută a ocupa o funcțiune corespunzătoare. Este un desenator excelent, perfect în proiecte, construcțiuni și evaluări și mai cu seamă în construcțiune și statică.

Correspondența se va adresa la expediția acestei reviste sub „G. A“.

BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

PARTEA TECNICĂ

Alimentarea Capitalei cu apă subterană de la Ulmi (BASINUL ARGEȘULUI)

Istoricul cercetărilor din basinal Argeșului

În 1895, hotărându-se a se spori resursele de alimentare cu apă a capitalei, mărginite pe atunci la aprovizionarea de apă filtrată de Dâmbovița, ce devenise cu timpul insuficientă, Primăria, odată cu studiile întreprinse prin d-nul Inginer Cucu ¹⁾, a însărcinat pe d-nii Lindley și Thiem pentru a-și da avisul în această chestiune.

D-lor printre altele au propus a se lua în cercetare basinal Argeșului, care prin depărtarea lui nu tocmai mare de oraș și indicațiile lui exterioare, se oferea în mod firesc atențiunei pentru o alimentare cu apă subterană.

Dupe plecarea d-lui Thiem, d-l Lindley a continuat inspecțiunile și, întemeiat pe înfățișările topografice și hidrologice ale regiunei din sus de Bolentinu (vezi planul), și anume pe faptul că Răstoaca presenta indicii de vechi emerginți de apă subterană, și că temperatura și limpezimea apei din ea dovedea o alimentare a albiei prin subsol, a recomandat în special pentru o cercetare mai amănunțită partea basinalului de la N. V. de București unde se află și Ulmi.

D-l Thiem, însărcinat mai târziu cu facerea de sondage, a sondat și profilul Ulmi în vre-o 50 de puncte, obținând rezultatele cele mai satisfăcătoare dupe cum a expus în memoriul său din 6 Februarie 1896.

Din cauza însă a schimbărei administrațiunei Comunale studiile întreprinse s'au întrerupt, ear mai târziu în anul 1898, d-l inspector

1) A se vedea „Noile ape alimentare ale orașului București“.

general E. Radu, în baza unor sondage executate de d-sa în partea de la Sud-Vest și mai în apropiere de București, a proiectat și executat alimentarea cu apă de la Bragadiru, care a format a doua resursă de aprovizionare a capitalei.

Totuși, pe de o parte prin dezvoltarea orașului, iar pe de altă parte din cauza risipei enorme de apă, în contra căreia se ezita a lua măsura eficace a aplicării contorilor de control și în fine din cauza lipsei de presiune în oraș, datorită parte tot risipei, iar parte insuficienței rețelei de distribuție, nu a întârziat a se simți necesitatea unor noi măsuri de sporire a alimentării cu apă.

De aceea în 1905 s'a luat hotărârea, mai întâi de a se ameliora condițiunile de presiune în oraș prin înființarea de noi artere de distribuție și despărțirea rețelei în zone de presiune, și apoi de a se găsi în cel mai scurt timp posibil o nouă sursă de alimentare pentru oraș, care primea în mijlociu pe zi de la Bâcu 22.000 m. c. apă filtrată de Dâmbovița și de la Bragadiru 30.000 m. c. apă subterană.

D-l Lindley, însărcinat cu studiile, a reluat pe acelea făcute în trecut, și în baza vechilor sondage completate de d-sa în 4 profile diferite din basinul Argeșului (vezi planul) a indicat ca cele mai nimerite pentru o captare urgentă, sub rezervă de a se fixa definitiv alegerea prin sondage suplimentare, profilele Slobozia și Ulmi pentru motivele arătate în memoriul său de la 1 Decembrie 1905, unde propune alimentarea de apă subterană din unul sau altul din aceste profile, ca prima lucrare pentru sporirea debitului zilnic, și tot o dată ca lucrare complementară a unei aducțiuni viitoare de apă de munte.

Un avantaj al profilelor studiate era de a se putea racorda ușor cu instalațiunile existente, și anume fie ca extensiune a alimentării cu apă de la Bragadiru, fie legându-se noua conductă cu vechiul apeduct de la Bâcu; acest apeduct a fost calculat pe vremuri, nivelul apei fiind presupus la înălțimea nașterii bolților, pentru un debit total de 1000 lt. pe secundă, adică 86.400 m. c. pe zi, iar apeductul de la Bragadiru, între colectorul I și II, putea să mai primească un plus de 20—30.000 m. c. pe zi, după nivelul apei din rezervoriul unde se devarsă, la Cotroceni (+103,5 sau +103).

Elementele principale ce au servit la o primă comparație între valorile profilelor, în hypoteza unei porozități și permeabilități egale a stratelor aquifere și a unei lungimi utilizabile egale a profilelor,

sunt acelea figurate în următorul tablou, unde s'au înscris țifrele numai pentru profilele Slobozia și Ulmi, rămase la alegere (circa 6 km. lungime).

	<u>Slobozia</u>	<u>Ulmi</u>
Suprafața secțiunei aquifere de kilometru lun- gime	7.600 (10.100 *)	12.900
Panta curentului sub- teran	1.54 ‰	1.61 ‰
Adâncimea conductei de aspirație sau galeriei filtrante	<u>5 m. cond. de asp.</u> 10 m. gal. filtrantă	3. 5 — 5 m.
Lungimea conductei de aducțiune	Cond. forțată 2 km. sau 5 km.	<u>8 km. 65 cond. forțată</u> 9 km. 2 apeduct
Înălțimea de ridicare a apei la stațiunea de pompare	20 resp. 24 m.	16 respect. 8 m.
Cota de devărsare după nivelul rezervoriului res- pectiv de la Cotroceni . .	+ 103 **)	+ 106
Duritatea	15°, 5	12', 6

Considerațiunea secțiunei aquifere a unui strat și a pantei superficiale a curentului ce-l străbate, determină, fiind dată natura materialului aquifer din care se compune stratul, valoarea hidrologică a profilului, adică capacitatea lui de debitare. Intr'adevăr viteza medie de scurgere a apei subterane este sensibil proporțională cu panta α a curentului, adică

$$U = k \alpha$$

k fiind un coeficient depinzând de frecarea ce întâmpină apa în scurgerea ei prin intersticiile stratului și deci în primul rând de mărirea grăuntului.

Insemnând prin k' raportul procentual al intersticiilor și prin F secțiunea plină a stratului aquifer, rezultă că debitul acestuia se poate exprima prin

$$Q = k' F \times k \alpha = k_0 F \alpha,$$

*) Presupunându-se și stratul aquifer al doilea cu circa 33 ‰ în plus.

**) Cotele se referă la noua origină a statului major cu 18 m., 46 mai sus de vechia origină de nivelement, la care se raportă reperul de la gara de Nord cu + 100 m.

unde k_0 este o caracteristică a materialului stratului, indicând gradul lui de porozitate și permeabilitate, iar produsul $F \alpha$ expresia elementelor de pantă și secțiune ale curentului subteran.

Din tabloul de mai sus se vede că acest produs, dedus din vechile sondage, fiind mai mare la Ulmi, rezulta că stratul aquifer să fie acolo mai abundent. În privința lungimei conductelor de aducțiune, o captare în profilul Slobozia prezintă avantajul de a necesita o conductă de numai 2 km. sau 5 km., după cum stațiunea de pompare s'ar fi așezat la capătul Est sau în mijlocul captărei.

Diferența cotei de devărsare la Cotroceni provine de acolo că rezervoriul apeductului de la Bâcu este așezat cu 3 m. mai sus de cât rezervoriul apei de la Bragadiru.

Chestiunea influențării captărei de la Bragadiru prin o captare în profilul Ulmi nu arată să presinte gravitate; mai întâi curbele de nivel ale suprafeței apei subterane, construite pe baza vechilor nivelmente, arătau că linia de curent a puțului extrem de Est al unei captări presupuse la Ulmi, cădea la 1 km. depărtare de extremitatea instalațiunei Bragadiru ¹⁾; apoi în spațiul de circa 20 km. dintre profilele în chestiune intervine pe o scară mare o alimentare regeneratoare a stratului aquifer prin precipitări atmosferice.

Sondagiile suplimentare executate în iarna 1905—1906 pentru deciderea alegerei definitive dintre cele două profile, prin cumpănirea mai precisă a avantajelor și desavantajelor fie-căruia, au arătat că în profilul Slobozia straturile sunt foarte neregulate și că păturile aquifere inferioare nu rentau să fie folosite; întâlnirea frecventă a unor straturi lenticulare de argilă, intercalate în straturile aquifere, inspirau temeri pentru captarea păturilor inferioare, ear restrângerea captațiunei la stratul superior ar fi impus adoptarea unei galerii filtrante costisitoare. Această împrejurare ar fi restrâns de alt-fel raportul secțiunei aquifere unitare din profilul Slobozia către cea de la Ulmi la circa 60%, iar raportul probabil al debitelor, dedus din produsele secțiunei prin pantă, în hypotesa unei compozițiuni egale a straturilor, rezulta și mai mic.

Sondagiile suplimentare au dovedit însă că și natura straturilor este mai favorabilă în profilul Ulmi, petrișurile și nisipurile fiind mai permeabile.

¹⁾ A se vedea în plan curbele de nivel ale apei subterane după nivelmentele recente.

În fine din punct de vedere tehnic, nivelementele efectuate au arătat că aducțiunea apei de la Ulmi se putea face cu pantă naturală pe 90‰ din lungimea ei, fiind ast-fel susceptibilă de o soluțiune eficientă.

De aceea, ținând seama de posibilitatea la Ulmi de a se dobândi un debit mai mare, apoi de avantajile tehnice și economice ale unei conducte de aspirațiune la o mică adâncime, a unei înălțimi de pompare reduse, a debitării apei la rezervoriul de la Cotroceni la o cotă cu 3 m. mai ridicată și în fine de duritatea mai mică a apei, avantaje preponderante cu toată aducțiunea mai lungă a apei, s'a dat preferință profilului Ulmi, și s'a întocmit pentru o captare în acest profil, proiectul prezentat în primăvara anului 1906.

Executarea lucrărilor de la Ulmi s'a făcut în parte sub direcțiunea d-lui Lindley, și anume conducta forțată și apeductul Ulmi-Bâcu, puțurile Captărei I, cu o parte din conductele și căminurile ei de beton, și lucrările de fundație și zidărie ale clădirilor. În August 1907, renunțându-se la vechiul contract cu d-sa, restul lucrărilor, și anume complectarea Captărei I și a clădirilor, Captarea II dimpreună cu tranșea și tunelul pentru conductă, fundația mașinilor au fost executate sub direcțiunea Serviciului Tehnic al Primăriei.

Datele constituind baza proiectului

Paralel cu sondagiile s'au executat ridicările topografice necesare pentru întocmirea proiectului.

În vederea urgenței lucrărilor nu s'a recurs la pompări prin puțuri de încercare, care necesită un timp îndelungat pentru determinarea mai precisă a coeficienților de permeabilitate și a rendamentului stratelor aquifere, ci acesta s'a estimat în mod empiric, prin comparație cu alte cazuri analoage și în baza probelor de sondage și a pantei curentului subteran.

Ast-fel, s'a socotit a se dobândi în mod continuu, adică dupe stabilirea regimului, prin atingerea depresiunii constante a nivelului; prin pompare și fără a se face uz de rezervele din subsol, un debit de 0,4 mc. pe zi de m. p. secțiune aquiferă.

Din straturile aquifere, compuse din petrișuri și nisipuri aluviale, (vezi planul) cel superior are o grosime de 10—14 m. Duritatea apei din acest strat erea indicată de 12°,6 prin vechile sondage; dupe analizele recente făcute în laboratorul școalei de poduri și șosele ea este în mediu de 13° germane.

La calcul s'a avut în vedere o lungime de captare suficientă pentru ca din acest strat singur să se poată obține debitul cerut în timpurile obicinuite, prin puțuri scoborâte până la stratul de argilă subțire, aflat la 13—16 m. sub suprafață; cu puțurile mai adânci, străpungând acest strat argilos și duse până la argila terminantă aflată la 24—30 m. adâncime sub suprafață, s'a urmărit prin scufundarea lor în straturile aquifere inferioare, acolo unde acestea sunt priincioase și puternice, a se crea o rezervă cu deosebire pentru cazurile de nevoie, în considerație că apa din aceste straturi aflându-se mai puțin sub influența precipitărilor atmosferice este mai dură de cât cea din stratul superior¹⁾.

Totuși distingerea a două pături aquifere superioară și inferioară, n'are nimic absolut, argila despărțitoare lipsind în unele părți cu desăvârșire și permițând straturilor inferioare a se pune întru cât-va în contribuțiune în timpul funcționării puțurilor din primul strat.

Ținând seamă că aproape toate sondagiile din dreapta Răstoacei până la Argeș au arătat în apă fier sau H_2S și o duritate cu mult mai mare, captarea a fost mărginită între Răstoaca și Ciorogârla. Ea a fost trasată în direcțiune aproape normală curentului subteran, pe o lungime de circa 6 km. $\frac{1}{2}$, și aproape paralel cu hotarele proprietăților, pentru înlesnirea exproprierilor.

Socotind după profilul dedus din vechile sondage, în care straturile aquifere inferioare nu figurau în dezvoltarea lor reală, 12.900 m. p. aquiferi de km. lungime, urma ca în baza rendamentului admis să se poată obține de km. cel puțin 5000 m. c. pe zi sau 60 lit. pe secundă, iar din o lungime de captare de 6 km. $\frac{1}{2}$, cel puțin 30.000 m. c. în 24 ore.

Având în vedere însă că este de mare însemnătate și că o captare de apă subterană se pretează perfect la aceasta, de a se procura la anumite epoci, de ex. vara când se necesită mai multă apă, un debit mai mare de cât cel mijlociu, utilizându-se în mod provizoriu rezervele din subsol, s'a luat ca bază debitul de 40.000 m. c. în 24 ore, sau de 80 lit. pe secundă de kilometru captare.

Dimensiunile conductelor de aspirație și ale puțurilor s'au ales ast-fel ca și în caz de escluderea provizorie din serviciu a unora din părțile instalațiunei, celelalte să poată face față situației.

¹⁾ După analizele recente făcute la școala de poduri și șosele duritatea apei atinge aci 17—19° germane.

Sistemul captărei, dimensionarea și repartizarea puțurilor

Captarea s'a proiectat după sistemul puțurilor tubulare de diametru mic așezate la distanțe mici între ele ; acest sistem este indicat de câte ori e vorba de straturi aquifere cu grăunte mărunț, care prin mai mica lor permeabilitate nu permit apei a străbate distanțe lungi către un număr restrâns de puțuri, fără depresiuni de nivel prin pompare exagerată ; asemenea depresiuni presupun grosimi de straturi în consecință, cer un timp mai lung pentru stabilirea regimului, sunt puțin favorabile pentru buna utilizare a rendamentului stratului, și prezintă dificultăți de ordin tehnic. În asemenea cazuri captarea e rațională și eficace numai dacă se exercită pe un șir de puncte numeroase și apropiate, de-a curmezișul curentului. Acțiunea ei se apropie atunci de aceea a unei galerii filtrante, lucrare de alt-fel costisitoare, practicabilă numai la adâncimi moderate și reclamând ca bază un strat de argilă regulat și solid, fără a se putea adapta cu aceiași facilitate, spre o bună utilizare a stratelor aquifere, condițiunilor une-ori atât de variate ale subsolului. Un alt avantaj al sistemului este că acolo unde straturile sunt neregulate și unele din puțuri se pot scoborâ din întâmplare în terenuri nefavorabile, se aduce o compensare prin numărul mare al puțurilor tubulare.

În ceia-ce privește alegerea diametrului, se știe și se conchide ușor din formula logaritmică a debitului unui puț, că pentru depresiuni ale nivelului prin pompare, ce nu întrec o anumită limită față de adâncimea puțului, diametrul nu are o mare influență asupra debitului pentru aceiași depresiune, și poate deci fi ales destul de mic ; pentru obținerea unui debit anumit, o reducere importantă a diametrului se rescumpără prin o sporire mică a depresiunii. În sistemul de care este vorba aci de alt-fel și debitul ce revine a se capta de fie-care din puțuri, este, din cauza desimei lor, redus, ast-fel că s'ar ajunge la diametre prea mici. Totuși intervine o altă considerație care nu permite micșorarea diametrului peste măsură și anume iuțeala apei la intrarea în puț.

Intr'adevăr, să presupunem fixată depărtarea dintre puțuri, dupe permeabilitatea păturilor aquifere și după grosimea lor, în ordinea de idei la care se face alusie la începutul capitoului ; această depărtare a fost aleasă aci în mod empiric de 25 m. în general pentru materialul mai mărunț din primul strat ; o dată calculat, în baza rendamentului admis al straturilor, debitul aferent fie-cărui puț, este

nevoe ca acesta să aibă o suprafață filtrantă suficientă, pentru ca iuțea apei la intrare să nu întrecă o anumită limită, de ex. 2 mm. pe secunda antrenând nisipul și punând ast-fel puțul în pericol. Această limită depinde de sigur de finețta nisipului. Ast-fel, pentru a rămâne sub această limită în de ajuns în vederea modificărilor eventuale prin execuție și chiar pentru cazurile când unele din puțuri ar funcționa mai intensiv din cauza închiderii provizorii a altora, s'a admis trecerea normală pe secundă a 0,7 lt. prin fie-care metru pătrat de suprafață filtrantă a puțului, sau 1,4 prin m. p. supr. efectivă de scurgere, presupunând că supr. găurilor este egală cu a plinurilor; aceasta determină diametrul puțului, întru cât grosimea stratului aquifer decide de lungimea lui filtrantă. In modul acesta diametrul puțurilor scufundate numai în materialul mărunț din primul strat, unde s'a socotit ca aplicabilă o lungime filtrantă medie de 6 m., s'a dedus de 150 mm. Și într'adevăr pentru acest diametru și o lungime filtrantă de 6 m. rezultă un debit permis la intrare de 2 lt. pe secundă de puț, adică de 80 de lt. de kilometru captare, ceea-ce, precum s'a menționat, a servit ca bază la proiect. In afară de acest tip de puțuri, care se leagă mai întâi în grupe de câte 4 și apoi prin un tub comun de ramificație cu conducta principală ce duce la pompe (vezi planul), s'au mai proiectat în părțile mai permeabile ale straturilor alte două tipuri de 300 și 600 mm. diametru, denumite isolate prin faptul că sunt racordate fie-care în parte cu conducta principală; suprafața lor filtrantă fiind dublă sau quadruplă pentru aceeași grosime de strat aquifer, ele se puteau așeza la distanțe sporite (ceva mai mici de cât 50 sau 100 m. din cauza rendamentului mai mare), în ipoteza bine înțeles că permeabilitatea mai mare a stratelor, care a indicat aci puțuri mai depărtate, este așa, ca la aceeași depresiune dată prin pompare să concure în puț debitul aferent, adică un debit dublu sau quadruplu.

In interesul unei examinări mai riguroase se mai poate discuta faptul dacă, odată determinate și admise ca bune distanța între puțuri și diametrele lor pentru o grosime anumită a stratului aquifer, capabil de a furniza un debit q de lărgimea aferentă unui puț, ceea-ce s'ar putea obține la o anumită depresiune a nivelului prin pompare, dacă zicem aceste elemente rămân bune și pentru cazul când cei-lalți factori fiind neschimbați, s'ar putea întâmpla ca stratul să aibă pe o porțiune oare-care o grosime mai mare, bună-oară îndoită, putând furniza ast-fel, pe aceeași lărgime, $2q$. Prin faptul că lungi-

mea filtrantă a puțului se poate mări în aceeași proporție, s'ar putea menține aceeași viteză de intrare, dacă n'ar concura în puț de cât debitul $2q$, ce ar trebui să-i revină de fapt. De oare-ce însă după formula obicinuită a puțurilor debitul unui puț pentru aceeași depresiune permanentă crește ceva mai repede de cât grosimea stratului, ar avea tendință să concure în puț mai mult de cât $2q$ adică și o parte a debitului aferent puțurilor vecine. Regimul permanent n'ar putea fi realizat atunci în sensul calculului pe întreaga linie a puțurilor, de cât asigurându-se o mai mică depresiune locală puțurilor mai adânci, ceea-ce s'ar face închizând puțin vanele respective în scop de a micșora debitul conductei prin o rezistență adițională, stabilindu-se în puț un nivel mai ridicat potrivit debitului.

Dacă îngroșarea stratului este pur și simplu accidentală în sens longitudinal, (nefiind prelungită în sus și în jos), ea neavând o influență asupra debitului stratului, n'ar fi nevoie a se lua precauțiunea citată; dându-se însă posibilitatea de a se avea o mai mare lungime filtrantă pentru puț, adoptarea unui diametru mai mic ar fi permisă.

În cazul iarăși când, neschimbându-se cele-lalte împrejurări, panta curentului s'ar întâmpla să fie, în o parte a profilului, ceva mai mare de cât aceea presupusă pentru întregul profil, de ex. din cauza unei pante mai repezi a argilei de bază, atunci la captarea debitului disponibil sporit, dacă ar fi teama de a se întrece cu mult viteza de intrare admisă pentru restul puțurilor, ar trebui alese acolo diametre mai mari; totuși pentru captarea efectivă a debitului disponibil mai mare, sporirea, impusă ast-fel, a diametrului, nefiind eventual suficientă, va trebui produsă în puțurile respective o depresiune mai mare prin închiderea parțială a celor-lalte puțuri și o pompare la stațiune sub un vacuum mărit.

Fenomenul funcționării simultanee a unei serii de puțuri este de sigur și mai complicat din cauza condițiunilor atât de variate din subsol; totuși considerațiunile de mai sus, bazate pe formulele obicinuite, desi presupun condițiuni ce nu se realizează întocmai la o instalație de puțuri, indică oare-și cum influența diferiților factori ce pot interveni și arată nevoia de a realiza uneori depresiuni inegale în puțuri, prin închiderea parțială a unora din ele, — în scop de a pune în contribuție diferitele părți ale profilului după puterea stratului, și a nu slei unele din ele, lăsând în schimb, în altele, să se strecoare o parte mai mare din apă, necaptată.

Calculul trebuie considerat aci ca o primă aproximație, nepu-

tând fi împins prea departe în materie de hidrologie, al cărui domeniu e mai mult experimental.

În practică se vor căpăta indicii, dacă în o parte din profil sau pe întreaga linie stratul se epuisează prin pompare, făcându-se observațiuni îndelungate pe regiunea captărei; atunci prin încercări repetate de manevrarea vanelor și sporirea sau micșorarea debitului pompelor, se va putea ajunge a se folosi în mod rațional și cât mai integral stratul captat, ținându-se seamă de fluctuațiunile nivelului după anotimpuri, etc. și de nevoile schimbătoare ale exploatărei.

În ori-ce caz din cee-ce precede se vede, că la repartizarea diferitelor tipuri de puțuri pe linia captațiunei a trebuit să decidă distanța dintre puțuri, impusă la rândul ei de permeabilitatea straturilor în diferitele părți ale profilului și de grosimea lor.

Puțurile în grupe de diametru mai mic și mai apropiate, s'au aplicat ca regulă generală acolo unde stratul era compus din material mărunț având și o grosime mică.

Puțurile isolate s'au proiectat în locurile unde pătura aquiferă se presintă cu grăuntele mai mare adică mai permeabilă, și anume cele de 600 mm. acolo unde stratul, având o grosime mică trebuia sporit diametrul puțului pentru a se avea suprafața filtrantă voită, ear cele de 300 mm, acolo unde pătura aquiferă fiind groasă se putea avea o lungime filtrantă mai mare a puțului. Acolo unde aceste puțuri alternează cu grupele de 150 mm., ele s'au așezat la 25 m. numai de puțurile acestora, de oarece în cazuri normale au același rol ca și puțurile de 150 mm., primind un debit mai mic. În caz de scoaterea din funcțiune a unora din grupe, puțurile isolate lucrează la 125 m. unul de altul, și în această presupunere s'a determinat diametrul lor.

În afară de asta puțurile isolate de 600 mm. s'au întrebuințat și în păturile puternice din apropierea stațiunei de pompare, urmărindu-se ast-fel posibilitatea de a se putea extrage de aci provizoriu, fără a se întrece iuțeala limită de intrare a apei, un debit mai mare din rezervele subsolului, aceasta când vre-una din porțiunile captărei ar trebui pusă în afară de serviciu. Mai ales în asemenea împrejurări s'a socotit a se pune în contribuție cu mai mare intensitate, straturile aquifere inferioare, cari sunt mai desvoltate în apropierea stațiunei de pompare, adică pe la mijlocul captațiunei, și care, precum s'a menționat, au o duritate mai mare.

Repartițiunea diferitelor tipuri de puțuri se vede din schema

captațiunii, (planul) și a fost hotărâtă mai în detaliu dupe normele de mai sus, în timpul chiar al execuției, prin sondage auxiliare, având de scop a determina condițiunile subsolului cu mai mare precizie pe măsura înaintării lucrării.

Pe porțiunea de 360 m. de o parte și de alta a drumului Ulmi-Ornești nu s'a prevăzut nici un puț din cauza vecinătăței satului.

La terminarea completă a puțurilor, întocmindu-se profilul Ulmi (vezi planul) dupe rezultatele numeroaselor sondage executate pentru studii și pentru construcția însăși a puțurilor, s'a dedus că secțiunea totală a păturilor aquifere din profil, pe lungimea captărei de 6400 m., este de 93.800 adică de 14.650 m. p. de kilometru. Ținând seamă de acest spor al secțiunii față de acea presupusă la început și de faptul că și materialul aquifer s'a găsit mai priincios, s'ar putea conchide posibilitatea de a se obține în mod regulat 40.000 m. c. pe zi sau în mod provizoriu 50.000 m. c. Puțurile de 150 mm. s'au scoborât la o adâncime medie de 14 m., având în mijlociu o lungime filtrantă de 5,4 m., ear puțurile de 300 și 600 au fost scoborâte, unele numai în primul strat, acolo unde cel de al doilea erea de calitate rea, și anume la o adâncime medie de vre-o 15 m., ear cele mai multe și în al doilea strat aquifer la o adâncime mijlocie de 22 m. Puțurile isolate au primit în mediu o lungime filtrantă de 8 m.

Modul de construcție și execuția puțurilor.

În locul fixat pentru construirea unui puț se săpa mai ântâi o groapă rotundă de 1.5 m. diam. la puțurile mici, pătrată de 2.75 m. lature la cele izolate, având o adâncime de 3.5—4 m.

La fundul acestei gropi se începea forajul puțului cu mijloacele obicinuite de sondare, în un diametru de 300, 600 sau 1000 mm. după cum era vorba de un puț de 150, 300 sau 600 mm.

În timpul sondărei se luau probe din diferitele straturi întâl-nite, însemnându-se adâncimile limitelor lor față de un reper, în scop de a se avea datele necesare pentru confecționarea puțului metalic în atelier, adaptat împrejurărilor locale.

Puțul, compus din tuburi de fer galvanizat nituite, cu perete respectiv de 3, 3.5 și 4 mm., plin sau, pentru părțile filtrante, găur-it¹⁾, se combina prin nituire din lungimi multiple de 0.25 m. de la

¹⁾ Găurile de 1.5 mm. $\times$ 20 mm. la puțurile de 150 mc. și de 2 mm. $\times$ 20 mm. la celelalte, așezate cu lungul lor paralel cu axa tubului, formează rânduri perpendiculare pe această axă.

0,50 m. până la 2 m., ast-fel ca în fie-care caz particular, alternarea porțiunilor pline și perforate să corespundă succesiunii straturilor impropriei sau proprii pentru captare. Capetele niturilor erau unse, după nituire, cu un strat protector în contra ruginii. Puțurile mai lungi se preparau în atelier în bucăți ușor transportabile, înădirea lor făcându-se ulterior în timpul așezării și anume, prin nituire la puțurile de 600 mm. cari permiteau intrarea unui om, sau prin șurupuri la cele de 300 mm.

Puțul odată scoborât era fixat la adâncimea voită și cât mai în axă; în privința cotei de așezare, impusă de cota axei cond. principale, se acorda o toleranță de 10 cm. numai în minus, în scop de a se asigura rampa de cel puțin $\frac{1}{100}$ prevăzută pentru conductele de aspirație secundare, în vederea unei antrenări lesnicioase a aerului în spre pompe. Înțepenirea în pozițiunea axială a puțului se obținea jos prin 3 urechi aplicate pe piesa de fund și formând ușor resort între pereții puțului și pereții sondajului; la capătul superior centrarea se făcea prin un dispozitiv analog aplicat pe o bucată de tub ce se ridica în urmă, făcând numai funcțiune de uneltă.

După fixarea puțului în modul descris, golul cilindric dintre el și tubul de sondaj se umplea, în partea straturilor de captat, cu material filtrant, și anume petriș spălat și ciuruit, cu grăunțele de 2,5—5 mm., iar în dreptul argilei sau straturilor impropriei, cu nisip, în scop de a opri infiltrațiunile din aceste straturi, cari pe lângă că ar turbura apa din puț, ar putea provoca goluri și surpături.

În fine, treptat cu umplerea citată, tuburile de sondaj erau trase afară, și construcția propriu zisă a puțului era terminată.

Porțiunea filtrantă a puțului nu ocupă întreaga grosime a unui strat achifer, coprins între două straturi argiloase sau impropriei; porțiunile cu perete plin ce o mărginesc depășesc limitele straturilor impropriei, intrând în stratul achifer în chestiune, sus cu cel puțin 0,75 m., jos cu cel puțin 0,20—0,25 m. De asemenea și umpluturile de nisip din dreptul straturilor impropriei se prelungește în stratul achifer cu cel puțin 0,25 m. sus și 0,10 m. jos.

Porțiunea filtrantă, care rezultă ast-fel cu vre-un metru mai scurtă de cât grosimea stratului achifer tributar ei, se află prin aceasta depărtată și despărțită de straturile impropriei ce o coprind, prin o grosime oare-care de nisip de umplutură, oferind un drum mai anevoios infiltrațiunilor, ce ar tinde să se producă din numitele straturi mai ales din cel superior.

Precauțiunea aceasta mai are de scop. la partea inferioară a porțiunilor filtrante, de a da o rezervă în caz de o tasare a puțului, care ar avea de efect apropierea imediată a părții filtrante de argila subiacentă.

Prelungirea umpluturii de nisip, menționată mai sus, s'a prevăzut mai scurtă de cât aceea a părților tubulare cu perete plin, pentru ca nisipul însuși să fie împedecat de către petrișul mărunț de umplutură, de a pătrunde în puț prin părțile perforate. Așa dar la limitele dintre straturile proprii și impropriei avem succesiunea în trepte : argilă sau nisip impropriu, nisip de umplutură, petriș de umplutură, succesiune care, mai ales după un timp oare-care de funcționare, asigură puțului un filtru înconjurător perfect, ast-fel că echilibrul anterior al straturilor este asigurat.

Lentilele argiloase întâlnite în o grosime mai mică ca 0,10 m. au fost cu totul neglijate, punându-se ca umplutură în dreptul lor tot material filtrant, adică petriș mărunț, în considerația că primele infiltrațiuni de la aceste straturi lenticulare, spălând ușor argila din imediata apropiere a puțului, determină căderea materialului bun din stratul de deasupra, care închide golurile mici provocate prin spălare, oprindu-se ast-fel ori-ce nouă infiltrație de argilă.

Pentru a pune puțurile la adăpostul infiltrațiunilor superficiale directe, cari sunt mai de temut pentru calitatea apei din punct de vedere bacteriologic, cu toate că gura puțului se află în general la circa 3,50 sub sol, fiind accesibilă numai prin o cameră de inspecție în beton, acoperită în mod impermeabil, s'a prevăzut ca cei d'ântâi 4 m. superiori ai puțului să fie în ori-ce caz cu perete plin, iar umplutura înconjurătoare, din nisip mărunț nefiltrant. Ast-fel abia la circa 7,5 m. sub sol apa poate pătrunde în puț. Prin aceasta nu se perde de fapt mult din porțiunea filtrantă a puțului, având în vedere că la pompare intervine depresiunea de câți-va metri a nivelului în jurul puțului.

Piesa de fund a puțului, care s'a spus mai sus că poartă și dispozitivul de centrare, are o lungime de 0,50 m. la puțurile de 150 m. m. și de 0,80 m. la celelalte, și este cu perete plin și înfundată ; în general ea repauzează pe argilă cu o mică pătrundere în ea ; piesa în chestiune este destinată a primi nisipul ce s'ar strânge eventual cu timpul, putând fi curățit la intervale mai mult sau mai puțin lungi.

Puțurile primesc la capătul lor superior un coif de fontă, de

care atârnă înșurupat tubul aspirator vertical de 80, 125 sau 150 mm. diam. respectiv ; acest tub plonjează la 8,50—9 m. în interiorul puțului, adică la circa 12 m. sub sol, în scop de a rămâne scufundat cu capătul lui în apă, chiar la cea mai mare depresiune a nivelului.

Coiful are lateral o tubulară cu bridă, la care se fixează prin buioane conducta secundară ce leagă puțul cu conducta principală de aspirație ; el poartă, deasemenea bulonat, la partea lui superioară, un capac care permite la nevoie curățirea puțului fără demontarea coifului.

Înainte de montarea coifului, puțurile s'au curățit prin o pompare prealabilă, până când apa a eșit absolut limpede, golurile materialului filtrant din jurul puțului umplându-se în deajuns, pentru a împiedeca străbaterea nisipului eventual mai fin din straturile achifere.

Puțurile în număr de 187 de 150 m. m., 26 de 300 m. m. și 15 de 600 m. m. au fost executate de către firma Bopp & Reuter din Mannheim, care a prezentat oferta cea mai avantajoasă la licitațiunea restrânsă respectivă, la care mai fuseseră invitate, ca specialiste, firmele Trautzel & Co. din Viena și Thiele și Hoering din Heidelberg.

Contractul a fost încheiat în August 1906, iar lucrările de sondare s'au început în Octombrie, lucrându-se și iarna cu 6—8 echipe.

Sondarea puțurilor de grupe n'a prezentat în general dificultăți, luând de obicei câte o zi de puț.

Aceste puțuri, precum s'a mai menționat, se termină la primul strat de argilă ; străbaterea acestora la sondarea puțurilor izolate, s'a făcut în general cu mare greutate, necesitând uneori încărcături de peste 70 tone, fără ca totuși capătul sondei, degajat dedesubt până la 1 m. prin burghiu, să poată înainta în unele zile cu mai mult de 0,10 m.

Tenacitatea argilei, prin presiunea cu care apăsa împrejurul tuburilor de sondaj, s'a făcut de asemenea simțitoare la scoaterea lor.

Puțurile aripei Vest a captărei adică de la uzina de pompare până la Restoacă și 6 puțuri din aripa Est, constituind captarea I, au fost gata în Iunie 1907. Instalația completă a puțurilor s'a terminat pe la sfârșitul lui Noembrie 1907.

Prețurile contractate au fost de :

675	Mărci	pentru	un	puț	de	150	m.	și	10	m.	lungime	tubulară.
1185	"	"	"	"	"	300	"	"	10	"	"	"
2300	"	"	"	"	"	600	"	"	10	"	"	"
4072,50	"	"	"	"	"	300	"	"	22	"	"	"
5470	"	"	"	"	"	600	"	"	22	"	"	"

Pentru fie-care metru în plus sau minus, fără a întrece anumite limite, se socotea respectiv un plus sau minus de : 50, 90, 150, 160 și 220 Mărci.

Numărul puțurilor și lungimile tubulare medii real executate fiind respectiv după categorii de :

Numărul puțurilor : 187 9 3 17 12

Lungimi tubulare medii : 10^m,82 8^m,96 12^m,93 23^m,96 22^m,94

a rezultat un cost total de 292.000 Mărci = 365.000 lei, în care sunt coprinse și mici lucrări suplimentare.

În numerile viitoare vom continua cu conductele de aspirație, apeductul și stațiunea de pompare, cu toate instalațiunile sale.

D. Germani

Inginer al Primăriei Capitalei.

Diriginte al lucrărilor de la Ulmi

USINA CENTRALA

PENTRU

PRODUCEREA ȘI DISTRIBUIREA ENERGIEI ELECTRICE

La întocmirea proiectelor pentru producerea și distribuire a energiei electrice într'un oraș trebuie ținut seama ca, atât uzina de producție cât și rețeaua de distribuție să fie suficient dimensionate pentru a putea răspunde tuturor cerințelor în timp de 10 ani fără vr'o modificare importantă; alt-fel cheltueile pentru adăogire de noi unități mecano-electrice, ori pentru mărirea rețelei devin prea mari și apasă greu asupra usinei făcând'o nerentabilă pentru comună.

Prin analogie cu usinele de gaz care servesc în general numai pentru iluminat, se întrebuințează în mod impropriu pentru usinele de electricitate denumirea de: „usină pentru iluminat electric“ răspândind ast-fel în public ideia greșită că, o asemenea uzină servește numai pentru iluminat.

De aci rezultă că consumațiunea atât a primăriei cât și a cetățenilor a fost îndreptată numai asupra focarelor luminoase și ast-fel se imprimă curbei de consumațiune a energiei electrice o formă ascuțită caracteristică, foarte păgubitoare pentru utilizarea economică a materialului și a capitalului angajat de comună în instalațiune.

E necesar dar a stărui asupra avantajelor electricității în diferitele moduri de utilizare a energiei electrice.

Electricitatea întrebuințată pentru iluminat

Iluminatul cu electricitate se face în 2 moduri:

1. prin lumina lămpilor incandescente și
2. lumina lămpilor cu arc voltaic.

Dintre izvoarele luminoase artificiale întrebuințate până astăzi, lumina lămpilor electrice cu incandescență este aceea care satisface mai mult tuturor condițiilor unei iluminări ideale și anume : fixitatea, uniformitatea, nealterarea și neîncălzirea aerului, mare siguranță contra incendiului, aprinderea și stingerea comodă a lămpilor.

Lămpile cu incandescență se construiesc în mod curent pentru intensități luminoase de la 5 până la 50 lumânări. Când energia electrică se furnizează în punctul de consumațiune cu o tensiune constantă, atunci lumina este absolut uniformă. În interiorul lămpii nu se produce nici un fenomen care să provoace oscilațiuni ori tremurături în lumină și grație acestei calități lampa cu incandescență e foarte potrivită pentru iluminarea de birouri, camere de lucru, săli de desen și ori-ce încăperi pentru lucrări fine.

Lampa cu incandescență nu strică aerul pentru că în interiorul ei nu se produce nici un fenomen de combustione, ci se produce incandescența în interiorul unui balonaș de sticlă ermetic închis. Grație acestei calități lampa cu incandescență e cea mai potrivită pentru iluminarea camerilor de locuit, salilor pentru bolnavi precum și pentru toate încăperile unde stau mai mulți oameni împreună ca ateliere, restaurante etc.

Lampa cu incandescență nu produce fum ori alte gaze, care să strice marfa în unele prăvălii ca d. e. : în prăvăliile de modă, de hârtie, de flori etc..., ceea-ce însă se întâmplă cu alt-fel de lămpi de cât cele electrice.

În comparație cu alte focare luminoase lampa cu incandescență produce o cantitate foarte mică de căldură. Așa d. e. Un bec ordinar de gaz aerian de 17 lumânări produce într'o oră 790 calorii.

O lampă de petrol de 17 lumânări produce într'o oră 640 calorii. O lampă electrică cu incandescență de 17 lumânări produce într'o oră 46 calorii.

S'a constatat prin experiență că într'o sală de teatru goală iluminată prin becuri de gaz aerian temperatura la galerie în timp de o oră s'a urcat de la 16° la 27° ; pe când în aceeași sală iluminată cu lămpi electrice cu incandescență, temperatura în același timp s'a urcat de la 16° la 16°,8.

Grație acestei calități lampa cu incandescență e cea mai bună acolo unde e necesar a se lumina intens unele locuri de lucru și unde lumina trebuie să fie aproape de lucrător ca d. e. : în sălile de zețuit la tipografi, la iluminarea birourilor de scris, de desenat etc.

Prin lampa cu incandescență e aproape exclus ori-ce pericol de incendiu, de oare-ce în interiorul lămpii nu se produce combustie; chiar dacă se sparge lampa, încă nu poate produce foc de oare-ce în momentul intrării aerului în sticlă, firul cu incandescență se distruge imediat și lumina se stinge. Această calitate face ca lampa cu incandescență să fie cea mai bună pentru iluminarea încăperilor unde sunt substanțe inflamabile ori explozibile ca: făina, lemn, spirt, benzină etc.

Un alt avantaj al lămpii cu incandescență este aprinderea și stingerea lesnicioasă, care se face prin întoarcerea unui întreruptor așezat chiar la distanță de la lampă și o face aplicabilă în încăperile unde e necesară lumina pentru un timp scurt ca: camere de hotel, camere de dormit, pimniți etc.

Faptul că lampa electrică produce puțină căldură și că poate funcționa în ori-ce poziție face, că ea se poate aplica direct la plafoane, foarte aproape de pereți.

De asemenea lampa electrică e cea mai proprie pentru locurile unde e necesar de o mare împărțire a luminei prin întrebuintarea de multe lămpi de intensitate mică, ca pentru efecte decorative.

E lesne de înțeles că introducerea lămpii electrice depinde de costul eclairagiului. De ordinar se compară costul eclairagiului unei lămpi cu incandescență de 16 lumânări, cu costul eclairagiului produs de o alt-fel de lampă. Acest mod de comparație este însă greșit, căci pe lângă cantitatea de lumină produsă de alte feluri de lămpi trebuie ținut în seamă de avantajele și calitățile speciale ale luminei produse de lampa electrică. În mod analog diferitele mâncări nu se plătesc numai după puterea lor alimentară, ci și după gustul lor.

Cel mai bun mijloc pentru a produce în mod ieftin intensități mari de lumină este lampa cu arc voltaic.

Calitățile caracteristice a lămpii cu arc voltaic sunt:

1. Desvoltarea unei intensități foarte mari de lumină într'un singur punct, ceea-ce e imposibil de realizat cu ori-ce altă sursă luminoasă artificială; și 2) Culoarea aproape albă a luminei; această lumină e singura care se apropie mai mult de lumina soarelui.

Pentru un cal-putere furnizat mașinei dynamo se obține în mijlocie o intensitate luminoasă de 1000 lumânări prin lampa cu arc voltaic, ori 200 lumânări prin lămpi cu incandescență.

Lampa pentru arc voltaic se construiește în toate mărimile începând de la o intensitate de 100 lumânări și se întrebuințează cu succes în toate cazurile când e vorba de a ilumina un spațiu mare, fără a avea trebuință de o mare divisiune a luminei precum ar fi piețe, străzi, ateliere, gări, porturi etc.

Lampa cu arc voltaic se întrebuințează în mod foarte avantajos în toate cazurile când e trebuință ca culorile obiectelor iluminate să apară aproape ca la lumina zilei d, e. : în prăvălii de modă, în fabricile textile, galerii de tablouri, în săli de expoziție etc.

Pe baza explicațiunilor precedente se poate evalua pentru cari cazuri lumina electrică prezintă cele mai multe avantagii ca să se poată compta pe abonamentul lor.

La evaluarea consumațiunei probabile se poate admite, că lămpile ordinare de petrol vor fi înlocuite prin lămpi cu incandescență de 5—16 lumânări, că becurile ordinare pentru gaz aerian se vor înlocui prin lămpi cu incandescență de 16—25 lumânări și ca lampa de gaz incandescentă prin lampa electrică de 32 lumânări. În bucătării, coridoare, pimniți etc. e de ajuns o lampă cu incandescență de 5—10 lumânări; pentru birouri de scris, camere de locuit lămpi de 16—25 lumânări. În ferestrele de etalagiu a prăvăliilor e de ajuns câte o lampă cu arc de 6 amperi; iar pentru săli mari de 100—200 m. p. ori în hale de 300—600 m. p. e de ajuns câte o lampă cu arc de 8 amperi.

Pentru ecleragiul străzilor cu lămpi cu incandescență se întrebuințează lămpi de 25 lumânări așezate la distanță de 40—50 metri, iar pentru a obține un ecleragiu intens pe străzi se întrebuințează lămpi cu arc voltaic de 10—12 amp. la distanța de 50—70 metri.

Electricitatea întrebuințată ca putere mecanică

Întrebuințarea energiei electrice pentru a produce puterea mecanică se mai numește și transportul electric a puterii și aceasta se face transmițând curentul electric unui electro-motor, care e în stare d'a produce energia mecanică.

Calitățile speciale ale electromotorului sunt : construcție simplă, ocupă loc puțin, cere îngrijire puțină, fără a avea trebuință de un specialist.

Electromotorul constă principalmente dintr'un cilindru care se

învârtește între părți de fer fixe ; el nu conține supape, tige, distribuitori, etc. nu necesitează material pentru etanșitate, n'are părți mașinale complicate și de aceea este aproape inusabil. Din cauza construcțiunei simple, se pot fabrica electromotori începând de la $\frac{1}{20}$ cal-putere până la ori-ce mărime, așa că se poate întrebuința electromotorii pentru industria mică (pentru mașini de cusut) ca și pentru industria mare. Prin întrebuințarea electromotorilor se esclude ori-ce desavantagiu de la alte motoare mecanice ca : fumul, mirosul, căldura, pericol de incendiu și de explozie. Pe lângă aceste avantagii mai trebuie adăogat că electromotorul ocupă foarte puțin loc. Electromotorul fiind de o construcție simplă și ocupând puțin loc, poate fi așezat deadrept pe parchet, pe console ori acuplat direct cu mașinele-unelte.

O altă aplicațiune a electromotorului este tracțiunea electrică.

Relativ la tramway sunt 3 sisteme principale pentru aducerea curentului la motoarele vagoanelor.

1. Curentul este transmis de la usina centrală prin conductori aeriani.

2. Curentul e transmis prin conductori subterani.

3. Vagoanele conțin ele însăși puterea de tracțiune necesară, înmagasinată în acumulatori.

Dintre aceste trei sisteme, sistemul cel d'întăiu este cel mai răspândit.

Acest sistem consistă din sârma conducătoare atârnată d'asupra șinelor prin intermediul stâlpilor or suportilor. Acest sistem este cel mai eftin însă rețeaua aeriană de conducte nu este estetică.

La al doilea sistem conductorii sunt așezați dedesubtul șinelor într'un canal special prezentând o deschidere în partea superioară. Acest sistem este foarte scump și nu se poate aplica de cât pe străzi largi înzestrate cu canale pentru scurgerea apelor.

Sistemul cu acumulatori nu necesitează nici conducte aeriene nici subterane ; vagoanele sunt absolut independente ca în cazul tracțiunii animale ; însă din cauza costului mare a acumulatorilor, a greutateii lor prea mare și a uzurei lor exploatarea nu este rentabilă.

Avantagiile tracțiunii electrice în raport cu tracțiunea animală sunt:

Comunicațiune repede, de oare-ce iuțeala parcursului poate fi mărită ori cât în limita siguranței publice ; străzile rămân curate și pavagiile nu se usează, iar exploatarea este eftină.

Producerea și distribuția energiei electrice în orașul Caracal

Puterea Usinei Centrale. — Orașul Caracal are 31 km. de străzi din care 9 km. formează partea principală. Pentru străzile din partea principală sunt prevăzute 107 lămpi cu arc voltaic a 10 amp. situate la o distanță aproximativă de 70 m. una de alta ; iar pentru străzile secundare în lungime de 22 km. sunt prevăzute 430 lămpi cu incandescență a 25 lumânări fie-care, așezate la distanță aproximativă de 50 m. una de alta.

Ast-fel dar : pentru iluminatul public al străzilor e necesar :
107 lămpi cu arc voltaic de 10 amperi

a 500 wați = 53500 wați

430 lămpi cu incandescență

a 80 wați = 34400 wați

Total. . . . 87900 wați

2. Pentru iluminatul particularilor.

Pe baza indicațiunilor luate în localitate se poate evalua că pentru particulari va fi necesar 2000 lămpi cu incandescență a 16 lumânări decimale. Acest număr de lămpi va fi suficient pentru cei d'întâi ani ai exploatarei.

Tinând seamă că din lămpile instalate la particulari funcționează simultan maximum 40%, urmează că energia necesară pentru eclerajul particular va fi :

$$40\% \text{ din } 2000 \times 55 \dots = 44000 \text{ wați}$$

Prin urmare energia maximum necesară de distribuit simultan în punctele de consumațiune pentru eclerajul public și particular este . . . 131900 wați sau în cifră rotundă 132 kilowați.

Admițând pentru instalațiunea funcționând sub plină încărcare o perdere în feederi de 10% și în distribuitori de 2% urmează, că uzina va trebui să producă simultan pe șinele tabloului principal de distribuțiune 150 kilowați.

3. Pentru forța motrice.

Pentru acționarea unei pompe a comunei e necesar un motor de 15 cai ; iar pentru industria mică ca, tăbăcari, ferestrău mecanic, fabrică de apă gazoasă, brutărie mecanică etc. e necesar 10 motoare a 3 cai fie-care. Aceste motoare vor funcționa numai ziua și prin urmare pentru acest scop, puterea usinei centrale nu trebuie mărită.

Energia maximă disponibilă pe șinele tabloului principal fiind

150 kilowați și admitând pentru generatorii electrici un randement industrial de 90% urmează, că motoarele mecanice necesare pentru acționarea generatorilor electrici vor trebui să producă 167 kilowați în cifră rotundă 240 cai efectivi.

Având în vedere că, de la ora 11 noaptea înainte eclerajul public al străzilor va fi redus la aproximativ 60% din wați instalați, de asemenea eclerajul particular de la 11 noaptea înainte se reduce la 15% din wați instalați, urmează dar, că de la ora 11 noaptea înainte energia de distribuit în punctele de consumațiune va fi de 66,5 kilowați; la care adăugând și 7% perdere în canalizațiune, urmează că de la această oră uzina va trebui să producă disponibil pe șinele tabloului principal 75 kilowați.

În rezumat dar, energia maximă de produs simultan pe șinele tabloului principal fiind 150 kilowați, iar de la ora 11 noaptea înainte energia de produs fiind de 75 kilowați și având în vedere ca mașinele să funcționeze cu un randement industrial favorabil adică sub plină încărcare și pentru a avea o rezervă suficientă în mașini pentru cazuri accidentale fără însă ca rezerva să fie prea mare pentru a deveni prea costisitoare, să poate proiecta instalarea a trei generatori electrici a 75 kilowați fie-care, având un randement industrial de 90%, conduse de trei motoare mecanice a 120 cai efectivi fie-care.

Prin urmare două grupuri electrogene ar servi pentru îndestularea completă a serviciului în timpul consumațiunii maxime, iar al treilea grup ar servi ca rezervă.

În cazul particular când în sistemul ales pentru distribuirea energiei electrice să pot întrebuința acumulatori, se poate instala numai două grupuri electrogene și o baterie de acumulatori, având puterea respectiv capacitatea indicată mai jos.

Pentru producerea puterii mecanice se poate alege între motoare cu vapor, motoare cu gaz sărac și motoare brevet Diesel.

În împrejurări bine determinate, ca în cazul când nu se poate avea cu ușurință combustibil bun și efin, ori, când se dispune la locul utilizării de rămășițe de lemne, motorul cu gaz sărac se poate întrebuința în mod avantajos. Aceste motoare au un bun randement când lucrează sub plină încărcare, însă prezintă dezavantaje că randementul este foarte defavorabil îndată ce nu mai sunt sub plină încărcare; pentru aceste motive nu am luat în considerațiune aceste motoare în cazul de față.

În privința motoarelor cu vapor, perfectă lor construcție, simplitatea organelor, întrebuințarea încălzitorilor de apă, supra încălzitorilor de vapor și amenajarea cazanelor pentru încălzire cu țiței sunt atâtea calități importante pentru a fi luate în considerație în cazul de față. Cu toate aceste calități dacă se ține în seamă de combustibilul necesar pentru punerea sub presiune, de perderile prin condensare, pentru apa de alimentare etc. trebuie socotit pentru motoarele necesare aci un kilogram de țiței pentru un cal oră efectiv.

Motoarele Diesel, deși de un cost mai mare de cât motoarele cu vapor, având însă consumațiunea foarte mică care este 190—200 grame petrol de cal oră efectiv sub plina încărcare și 230 grame sub jumătate încărcare, punându-se în acțiune fără de vre-o prealabilă încălzire sunt mai economice de cât motoarele cu vapor; pentru aceste motive am ales motorul Diesel pentru producerea puterii mecanice.

Motorul va face 200 învârtituri pe minut având un volan corespunzător pentru un grad de iregularitate de 1:200. Transmisia puterii mecanice la generatorii electrici se face prin curele. La asemenea generatori mici nu se poate utiliza avantajul cuplajului direct din cauză că generatorii electrici până la 100 kilowați pentru 200 învârtituri pe minut costă cu 35% mai scump de cât generatorii pentru 600 învârtituri.

Sistemul de distribuțiune a energiei electrice

În general alegerea sistemului de distribuțiune a energiei electrice depinde de distanțele punctelor de consumațiune de la uzină și rămâne de ales între cele două sisteme principale și anume:

1. Sistemul de distribuțiune indirectă prin curenți mono ori polyfazați și

2. Sistemul de distribuțiune directă prin curenți continui.

Având în vedere că curentul continuu este de un usaj cu totul general pentru ori-ce fel de aplicațiune practică, i se poate da preferință îndată ce exploatarea e tot atât de economică ca sistemul indirect.

În cazul de față diametrul cel mai mare al orașului nu atinge 4 kilometri și pentru aceasta am adoptat sistemul de distribuțiune directă. Admițând sistemul direct urmează că trebuie făcut principalmente o economie în feederi și pentru aceasta am ales pe cât

se poate mai aproape de centru de consumațiune un loc, proprietatea comunei pe Bulevardul Caracal, pe care să se construiască usina.

În sistemul curenților continui pentru a face economie de cupru este indicat distribuțiunea prin trei conducte. Rămâne de ales tensiunea de distribuțiune.

Până acum vre-o 10 ani în cazul distribuțiunii directe se întrebuința tensiunea de 2×100 volți; însă îndată ce industria a început să fabrice cu succes lămpi cu incandescență pentru 220 volți care să aibă o aceeași consumațiune specifică și o aceeași durată de ardere ca lampa pentru 110 volți, s'a introdus și sistemul de distribuțiune sub 2×220 volți.

Sub tensiunea 2×220 volți raza de acțiune a usinei devine de două ori mai mare de cât sub de 2×110 volți; deși costul cablurilor e aproape același ca în sistemul 2×110 volți.

În adevăr :

La transportul unei cantități determinate de energie electrică la o distanță dată, sub o pierdere procentuală egală a tensiunii, secțiunea conductorilor variază în raport invers cu pătratul tensiunii, așa că în mod teoretic în aceleași condițiuni rețeaua conductorilor sub tensiunea 2×220 volți ar avea *a patra parte din greutatea cuprului* necesar pentru tensiunea 2×110 volți, și această relațiune. există atât pentru feeder cât și pentru distribuitori.

În practică însă economia ce rezultă nu este atât de mare. Nu este posibil în practică de a reduce în general secțiunea conductorilor la $\frac{1}{4}$ pentru următoarele motive :

1. Densitatea specifică a curentului devine de două ori mai mare și în unele cazuri mai cu seamă la feederi cei mai apropiați de usină, ar trece peste valoarea limită admisibilă;

2. Chiar dacă se alege un număr mai mic de centre de alimentare mai îndepărtat între ele, se ajunge pentru distribuitori la niște secțiuni prea mici ce nu se pot admite în practică din punct de vedere a siguranței.

În special economia rezultând teoreticește nu este aplicabilă pentru conductorul nostru. În distribuțiunea sub de 2×220 volți pentru a evita pericolul de a se introduce în mod accidental la abonați tensiunea periculoasă de 440 volți în loc de cea normală de 2×220 volți, trebuie ca conductorul neutru de cupru neizolat să fie pus direct în pământ și trebuie de la început să fie suficient dimensionat pentru ca să nu fie expus la rupere prin subțiere pro-

gresivă; căci acest conductor pus în pământ este atacat în cursul timpului atât de acțiunile chimice directe ale solului cât și de acțiuni electrolitice.

Așezarea conductorului neutru neizolat direct în pământ reduce la 220 volți pericolul atingerii unui conductor extrem; mai prezintă un avantaj din punct de vedere a siguranței canalizațiunii; În adevăr, ori-ce defect puțin important se descoperă prin fuziunea plumbului de siguranță care protejează secțiunea pe când alt-fel cu un conductor neutru izolat e nevoie de mai multe săptămâni de cercetări pentru a localiza un defect periculos.

Admițând o aceeași pierdere procentuală a tensiunii și o aceeași diferență de încărcare între ambele punți, secțiunea conductorului neutru (sub 2×220 volți) nu se poate reduce așa de mult cum rezultă în mod teoretic față cu sistemul 2×110 v. pentru următoarele motive :

Curenții telurici ce ese din conductorul neutru e proporțional pierderii de tensiune admisă și prin urmare pentru a evita perturbațiunile telefonice și acțiunea electrolitică, nu trebuie redus prea mult secțiunea conductorului neutru principal care transportă către uzină diferența între încărcarea conductorilor extremi.

Mai trebuie ținut seamă că prețul cablurilor de diferite secțiuni crește mult mai încet de cât secțiunea corespunzătoare a cuprului, iar prețul pentru garnituri de cabluri e aproape același.

Din cele expuse rezultă că rețeaua cablurilor în distribuțiunea sub 2×220 v. ar costa aproape $\frac{2}{3}$ din costul rețelei în distribuțiunea 2×110 v.

Am aplicat în cazul de față sistemul distribuțiunei cu curenți continui cu trei conductori, prezentând între dâșii o diferență de potențial de 220 v. și prin urmare 440 v. între conductorii extremi; iar conductorul neutru este pus neizolat direct în pământ ori legat cu pământul.

Prin ajutorul dispozitivelor indicate mai jos se va menține cu facilitare echilibrul între cele două punți ale rețelei.

Acest sistem de distribuțiune mai prezintă avantajul că se va putea introduce în mod economic și tramvayul electric.

În adevăr, din cauza pierderii de tensiune admise în canalizațiune, generatorii electrici vor produce direct circa 500 volți; ori motoarele tramvayului necesitând 500 v. se va putea concentra generatorii în aceeași uzină, se va putea întrebuința același agregat

pentru tramvay ori pentru lumină; se va putea face o economie mare de a avea o rezervă comună pentru lumină și tramvay.

Bine înțeles este exclusă posibilitatea de a întrebuința în același timp un grup electrogen pentru lumină și tramvay, pentru motivul cel mai important, că se va produce scurt circuit între conductorul exterior al tramvayului pus la pământ și conductorul neutru pentru ecleraj.

De câte ori e vorba de a se introduce tracțiunea electrică trebuie studiat dacă e posibil de a se reuni serviciul tramvayului la usina centrală. Prin această unire se face economie de loc de clădire, de conducte, de pompe, rezervor; apoi este economia principală în rezerva comună; chiar cheltuelile de administrație și de serviciu fiind comune face ca toată exploatarea să fie mai efină.

(Va urma).

V. DELESCU
Inginer-electrician

Extrase din reviste streine

Edilitate.

I. Alimentare cu apă. — *Inovațiuni în filtrarea apei și teoria lor*¹⁾

Ad. Kemna face o dare de seamă în revista „Engineering News“ din 28 Martie 1908 asupra inovațiunilor introduse în filtrarea apelor superficiale întrebuințate la alimentarea cu apă potabilă în Franța.

Așa, în urma încercărilor făcute de *Puech*, s'a dispus, ca pentru filtrarea apei în „Suresnes“, unde se cere zilnic un debit de 25.000 m³, să se întrebuințeze în locul filtrelor de nisip, cu filtrațiune încetă, filtre cu pietriș, cu filtrațiune repede, pentru o primă filtrare.

În acest scop, apa e silită, să treacă pe rând prin o serie de patru filtre de pietriș și cu o iuțală respectiv de 240, 140, 78 și 47 m. în 24 de ore și în urmă tocmai, ea trece prin două filtre de nisip de 16 și 2,78 m. iuțală pe zi.

Filtrațiunea se face în condițiuni excelente: apa la început foarte turbure, se limpezește deja trecând numai prin filtrele de pietriș, și se curăță pe deplin urmându-și drumul și prin celelalte două filtre de nisip.

Bacteriologicește apa se prezintă în condițiuni bune, căci după filtrare ea conține un număr mic de bacterii, care totdeauna e inferior cifrei limită de 100 bacterii pe cm.³

Întrebuințarea filtrelor de pietriș mai întâiu, dă prilejul de a se cruța filtrele de nisip, în așa fel că acestea durează mai mult, și după experiențele făcute se găsește că prin o asemenea procedură după un an de zile de lucru, aceste filtre abia pot pierde din iuțala lor de filtrațiune 20 cm.

1) Din revista „Journal für Gasbeleuchtung und Wasserversorgung der Städte“. No. 36 din 5 Sept. 1908.

Se constată în acest fel, că filtrele de pietriș pe de o parte rețin substanțele în suspensie, pe care le conține apa și împreună cu dănsle cam 90% din bacterii conținuți, iar pe de alta exercită și o acțiune chimică asupra substanțelor organice în soluțiune.

Filtrarea apei prin pietriș, la care golurile dintre pietre sunt relativ mari, pentru a ne lămuri această acțiune de a reține substanțele streine din apă, se produce în virtutea puterii de adeziune.

Puterea de reținere s , trebuie să fie mai mare de cât puterea, cu care substanțele streine vor să treacă mai departe în filtru, adică $s > m \cdot v$, în care m e masa acestor substanțe și v , iuțeala lor de trecere.

Se înțelege, că cu cât particulele reținute sunt mai mici (m), cu atât iuțeala (v) lor devine mai mare. Așa dar, cu cât elementele filtrului de pietriș sunt mai mari, cu atât se pot reține în trecerea lor substanțele mai mici; acest adevăr, care pare paradoxal, a fost dovedit și practicește.

În Suresnes s'a dispus, ca apa în trecerea ei din filtru în filtru, să fie supusă unei bogate aerisiri, pentru a se oxida substanțele organice, ce-au mai rămas. Această procedare nu e însă destul de bună, căci împreună cu oxigenul din aer se mai ia și CO_2 , care înlesnește dezvoltarea vieții vegetale în filtre. Acest lucru s'a dovedit mai în urmă și pentru a împedeca dezvoltarea acestor plantațiuni, care prin urmare aduce un spor în câtimea de substanțe organice, s'a renunțat la această supra-aerisire a filtrelor și în urmă, s'a dispus chiar acoperirea filtrelor.

În același timp, s'a mai stabilit, că pentru cele două filtre de nisip, îndepărtarea bacteriilor și a substanțelor organice, nu se întâmplă de o dată. Așa în cel dintâiu filtru de nisip are loc, în legătură cu dezvoltarea unei bogate vegetațiuni o îmbunătățire în compozițiunea chimică a apei, pe când în cel de al doilea în timp ce vegetațiunea produsă se reduce mult, are loc o împuținare a bacteriilor (de și împreună cu aceasta se constată și o mică creștere în câtimea de substanțe organice).

În diferite localități (cum e la Zürich) se întrebuințează pentru prima filtrațiune a apei (cu adaos sau fără adaos de substanțe chimice) tot filtre de nisip.

Aceste filtre cu timpul se murdăresc și cer o grabnică curățire; după curățire, apa capătă de o dată iuțeala normală de filtrare. Acestei creșteri brusce în iuțeala de filtrare a apei, îi urmează de sigur o

murdărie a materialului filtrului pe o mai mare adâncime, de cât dacă această iuţeală ar creşte cu încetul până la cea normală. Rezultă din această pricină, că pentru curăţirea viitoare a filtrului, nu mai ajunge numai curenţul de apă, care silit s'ar mişca de jos în sus, cum se face de obicei; în acest caz mai e nevoie şi de o acţiune mecanică mai energică, cu ajutorul unui curent de aer sau scormonind stratul deasupra de nisip.

Se înţelege, că dacă filtrul funcţionează bine, atunci stratul superficial de nisip se murdăreşte cu timpul numai pe o mică grosime şi în acest caz în Franţa şi Belgia se întrebuintează cu succes a se ridica acel nisip murdar cu ajutorul unor pompe de sorbit.

Din când în când poate urma acestei curăţiri superficiale şi o curăţire mai serioasă, după metodele obişnuite.

Curăţirea obişnuită a filtrului se face cu ajutorul unui curent de apă curată silit să se urce de jos în sus şi pentru ca efectul curăţirii să fie radical, se cere ca apa să pătrundă repede şi de odată în toate părţile filtrului; pentru aceasta, se dispune golirea apei, de îndată ce ea s'a ridicat cu câţi-va centimetri deasupra stratului superficial de nisip. Apoi pentru ca golirea acestei ape să se facă repede, forma cea mai prielnică pentru filtre ar fi cea dreptunghiulară, care ar avea o lăţime mică, şi deci care ar scurge repede apa murdară în rigolile de golire ale filtrului, care sunt aşezate de jur împrejurul lui, numai cu câţi-va centimetri mai sus, de cât faţa de sus a nisipului din filtru.

Negreşit, că forma circulară, care se dă filtrelor, nu constituie din această pricină un neajuns, mai ales dacă suprafaţa sa nu e prea mare.

În *Paris* au fost înlocuite aceste straturi de pietriş care apără filtrele de nisip, deja de câţi-va ani şi cu succes, cu un strat de plăci poroase de 7—8 cm. grosime şi care sunt făcute din pietriş mărunţ cu puţin ciment.

Numai în două cazuri prezintă aceste plăci neajunsuri şi anume :

1. Prin pătrunderea substanţelor în suspensie în porii acestor plăci, când li se micşorează porozitatea ;

2. Prin acţiunea chimică a apei asupra cimentului lor, mai ales dacă apele sunt de o oare-care duritate şi atunci se pot astupa porii săi din pricina combinaţiilor chimice, care se produc la suprafaţa plăcilor ; sunt cazuri când cimentul se poate chiar dizolva.

Se înţelege, că pentru a înlătura asemenea neajunsuri trebuie

bine îngrijit, ca mai întâiu apa să fie curățită de substanțele în suspensiune, și apoi ca plăcile să fie probate chimicește față cu apa întrebuințată.

Ca încheere, autorul se ridică împotriva cerinței exagerate a higieniștilor de a considera drept o apă primejdioasă ori și care conține „bacterium coli“, căci până în timpul de față nu e dovedit pe deplin întru cât acest microb e primejdios. Intr'adevăr, e dovedit, că injectându-se sub piele acest microb, el poate deveni vătămător, însă nu se poate spune, că o apă care-l conține nu mai e potabilă, căci multe din apele filtrate cu filtrele de nisip și care mai conțin și după filtrațiune acest microb, de ani de zile sunt date în consumațiune, fără a se fi arătat ca primejdioase sănătăței.

II. Curățirea și strângerea gunoaelor în străzile New-Yorkului ¹⁾

Inginerii americani : H. de Parsons, R. Hering și S. Whinery însărcinați de administrațiunea comunală a orașului New-York să facă studii cu privire la curățirea lesnicioasă a străzilor și strângerea gunoaelor, își depun raportul lor cu următorul cuprins :

Orașul New-York are o suprafață de 850 klm.² cu o populațiune de 4,26 milioane locuitori (adică o densitate mijlocie de 50,12 loc. ha.). Densitatea de populațiune variază : sunt părți de oraș cu construcțiuni uriașe și dese, cu o densitate colosală, sunt părți însă de oraș cu locuri virane sau cu construcțiuni puține și deci cu densitate de populațiune foarte redusă.

Lungimea totală a străzilor existente e de aproape 3000 klm., străzile fiind în parte pavate și în parte macadamizate.

Întreținerea și curățirea șoselelor și aleelor din parcuri se face cu totul a parte de aceea a străzilor orașului.

Gunoii, care se adună pe străzi, provine în diferite feluri dintre care unele sunt controlabile, altele nu. Comisiunea sfătuește mai întâiu să se exercite o supraveghere strictă asupra cetățenilor spre a nu se mai arunca gunoiul în stradă, ca să se curețe acest gunoiu pe socoteala comunei, ci gunoiul care provine în locuințe să se ridice de locatari și în contul lor. În chipul acesta, comisiunea prevede o economie de cheltueli de aproape 30 % în folosul comunei.

Gunoii de pe străzi e format din materii mărunte în parte și

1) După „Technisches Gemeindeblatt“. Berlin, 20 Aug. No. 10, pag. 155—156 din revista „Engineering Record“, Bd. 57, No. 8, pag. 207 din 22 Febr. 908.

în parte din materiale de dimensiuni mari: cele mărunte constituie în caz de ploaie noroiul, în caz de secetă praful.

Sub formă de praf, gunoiul constituie o primejdie pentru igiena publică. În general serviciile de curăţenie se ocupă numai cu ridicarea părţilor grele din aceste gunoaie şi lasă în străzi tocmai părţile mărunte şi uşoare.

Comisiunea se ocupă să afle cât praf mai rămâne în străzi după curăţirea gunoaelor grele pentru felurile pavaje ale lor.

Dacă se înseamnă cu 100 cătimea de praf care mai rămâne pe străzile pavate cu asfalt turnat după măturare, atunci experienţa a dovedit pentru alte feluri de pavaje următoarele cătimi: pavele de asfalt 130, lemn 332, granit 1081.

Cu privire la metodele de curăţire a străzilor, comisiunea dă următoarele concluziuni:

Dacă se stropesc străzile pavate, atunci acest praf se transformă în noroiu şi rezultatul nu e satisfăcător. Comisiunea sfătuieşte, că în acest caz e mai bine a se curăţi bine străzile, stropitul fiind inutil şi aşa se face şi o mare economie în cheltueile de stropire. Din potrivă e însă lucrul cu străzile macadamizate sau nepavate. În aceste cazuri, măturatul nu poate înlătura negreşit de cât o parte din praful lor şi de aceea comisiunea recomandă pentru a fixa rămăşiţa acestui praf o energică stropire cu apă sau cu păcură.

Nu la toate felurile de pavaje curăţenia străzilor e deopotrivă de costisitoare şi după încercările aceloraşi ingineri, s'au găsit următoarele cifre în cheltuelile comparative făcute pentru întreţinerea curăţeniei la felurile pavaje şi anume: asfalt topit 100, pavele de lemn nou 105, pavele de asfalt 115, cărămizi de bazalt 120, pavele de lemn vechiu 125, blocuri de „Medina“ 130, pavele de granit 140, bazalt de Belgia 150, pavele „Feldstein“ 300.

Rezultă din aceste date comparative, că înainte de a adopta un material pentru pavarea străzilor, trebuie să chibzuim bine şi asupra costului de întreţinere în curăţenia acelor străzi.

Dacă considerăm că felurile pavaje întrebuinţate sunt bune, mijlocii şi rele, apoi experienţa arată, că străzile cu pavaje rele sânt cu 40%/, iar cele mijlocii cu 20%/, mai costisitoare în întreţinerea curăţeniei lor de cât acele cu pavaje bune.

Reese din aceste date, cât de scump costă pe administraţiuni stradele cu pavaje rele.

Cele trei metode întrebuinţate pentru curăţirea străzilor sânt: manual, cu maşina şi prin spălare de la hidrant sau cu maşina.

Din aceste trei metode, cel mai bun este acel prin spălarea străzilor, urmează apoi măturatul manual și cel mai dezavantajos e măturatul mecanic. Ca cost comparativ avem următoarele cifre: măturatul manual 100, măturatul mecanic 133, spălatul manual (de la hidrant) 113, spălatul cu mașina 257,

Așa dar cu privire atât la stropitul străzilor cât și la ridicarea gunoiului, metoda cel mai eficientă și bună este, a se întrebuința atât spălatul manual de la hidrant, cât și măturatul cu mâinile.

Pentru a se face o economie de apă, se cer negreșit diametre mici pentru hidrante: în New-York, câtimea de apă necesară la spălatul străzilor ar fi de 32—40.000 m.³ pe zi, după prevederile comisiunii. Din nenorocire câtimea de apă de care dispune comuna e mult mai mică și până ce se va putea extinde lucrările de alimentare cu apă și deci să se poată da apa necesară curățirii străzilor, s'ar putea deocamdată ca, cu vre-o 4000 m.³ să se poată aplica sistemul de curățenie mai sus descris pentru o parte din oraș și în urmă să se introducă treptat acest sistem pentru întreg orașul.

După prevederile comisiunii costul viitor al curățeniei străzilor, nu va întrece cheltuiala de față, deși calitativ curățenia străzilor va fi mult superioară celei prezente.

Mașinile de măturat așa dar își vor găsi întrebuințarea numai rar și în cazuri excepționale, înlocuindu-se peste tot cu măturatul cu mâinile. Negreșit, în caz de îngheț, stropitul străzilor se va suprima, rămânând să se facă măturatul mai cu îngrijire.

Câtimea de zăpadă care cade pe an fiind relativ mare, comisiunea recomandă, ca deocamdată să se ridice zăpada numai pe străzile cu circulațiune mare și comerciale și în acest caz, să se prefere ridicarea ei pe cale de antrepriză.

Ca normă de plată, se va lua suprafața de curățit față cu grosimea zăpezii căzută.

Pentru înlăturarea gunoiului din oraș, comisiunea sfătuiește să se păstreze metoda acum în ființă prin strângerea pe categorii a acestui gunoiu.

Pentru gunoiul produs de bucătării, el s'ar putea arde ca și cel de pe străzi. Cenușa s'ar putea întrebuința în agricultură.

Comisiunea încheie raportul său arătându-și părerea, că pentru a ajunge la o exploatare rațională trebuie neapărat a se mări răspunderea funcționarilor, însă în același timp a se exclude cu totul politica în recrutarea acelor funcționari.

III. Proiect de sistematizare pentru oraşul Darmstadt ¹⁾

Consiliul comunal din Darmstadt hotărăşte, ca faţă cu nevoia de a se muta şi construi o gară nouă pentru oraş şi ţinând socoteală de dezvoltarea oraşului, să se execute pe cale de concurs public un proiect de sistematizare pentru oraş.

Noul proiect va trebui să prevadă zone pentru industrie, comerţ, zone pentru locuinţe şi la acestea zona de vile.

În acest scop se constituieşte o comisiune compusă din: consilieri comunali, arhitecţi, ingineri, economişti şi jurişti, care în o lucrare pregătitoare să facă programul, după care se vor executa viitoarele proiecte.

Comunicat de d-l Inginer ALEX. I. POPESCU.

Sept. 1908, Munchen

1) din „Technisches Gemeindeblatt“, Berlin, 20 Sept. 1908 No. 12.

BUCUREȘTI. ALIMENTAREA CU APA
CAPTĂȚIUNEA ULMII

PLANUL DISTRICTULUI ARGES CU COTELE NIVELULUI APEI SUBTERANE

PE LUNELE APRILIE-MAI 1907



BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

PARTEA TECNICĂ

Ședința Comitetului de la 21 Iunie 1908

Ședința se deschide la ora 9^{1/2}, seara sub președinția d-lui Vicepreședinte *Casimir*.

Sunt prezenți d-nii *Gallea, Gheorghin, Ionescu, Pangrati, Popescu, Răileanu, Saligny M., Teodor și Voiculescu*.

Se citește sumarul ședinței comitetului dela 17 Mai și se aprobă.

D-l Vicepreședinte Casimir arată apoi că suntem pe cale a încheia contractul cu proprietara localului actual al Societății și că la ordinea zilei este chestiunea reparațiilor ce ar urma să facă societatea acestui local.

D-l casier Popescu spune că în baza însărcinării ce i s'a dat de către comitet în ședința trecută, a tratat cu proprietara actualului local încheierea unui nou contract pe termen de 5 ani cu clauza rezilierii după 2 ani. După mai multe discuțiuni proprietara a convenit, fixându-se chiria la 4600 lei pe an și să facă oare cari îmbunătățiri exterioare iar societatea noastră să facă reparațiunile interioare ce va crede de cuviință. Contractul redactat în acest sens a fost trimis proprietarei, care printr'o scrisoare confirmă că menține condițiunile în care a convenit prelungirea contractului pe 5 ani iar contractul semnat îl va trimite în urmă, avocatul ei nefiind în București pentru moment.

D-l Casier supune apoi aprobării comitetului un deviz în sumă de lei 2000 pentru reparațiile strict necesare a se executa în interiorul localului și anume :

lucrări de tapițerie	lei 400
„ „ vopsitorie, tapete etc. . . „	700
„ „ zidărie și lemnărie. . . „	100
instalarea a 4 sobe de teracotă . . lei	650
neprevăzute	„ 150
total	lei 2000

Comitetul aprobă ca după ce proprietara va semna contractul, să se execute reparațiile prevăzute în devizul prezentat de d-l Casier în limitele sumei de lei 2000.

D-l Casimir comunică comitetului că s'au întâmpinat oare-cari dificultăți la Casa de Depuneri, cu ocazia scoaterii efectelor Societății eșite la sorti. D-șă propune, spre a evita pe viitor asemenea dificultăți ca toată averea Societății să se depună la Banca Națională, unde avea deja o parte, spre a avea astfel totul la un loc. Deosebit de aceasta la Banca Națională se plătește și mai puțin pentru depozitare. — Comitetul admite această propunere.

D-l Casier spune că s'au scos efectele societății eșite la sorti în valoare de lei 3500 și că a amânat cumpărarea în schimb a altor titluri de rentă până se va termina tragerea lor. Comitetul i-a act și decide ca diferența ce va rezulta din această operațiune să se treacă la fondul social.

Comitetul admite apoi ca membri noi pe d-nii Marin Stroescu, L. Saccati și V. Alexandrescu.

Comitetul primește apoi demisiunile din Societate ale d-lor Matei Vasiliu și maior Ioan Teodorescu.

D-l Casimir citește o adresă a ministerului de Lucrări Publice prin care se comunică că s'a dispus abonarea serviciilor tehnice județiene la buletinul Societății. Comitetul decide a se mulțumi ministerului și a se trimite buletinul nostru la toate aceste servicii.

D-l Pașcanu dăruind pentru biblioteca Societății cursul său de construcțiuni arhitecturale și 2 broșuri „Cum trebuie să clădim“, comitetul decide a se primi și a se aduce mulțumiri.

Primindu-se o plachetă și o broșură din partea comitetului de sărbătorire a 25 ani de activitate a d-lor profesori Emanuel și Haret, comitetul aduce mulțumiri pentru aceasta.

Comitetul decide apoi a se radia d-nii membrii : Chiru, Cremer, Marinescu, Olivier și Potârcă, întârziați cu plata cotizațiilor și cari au refuzat de a achita chitanțele prezentate de încasator.

Primindu-se niște apeluri din partea Societății generale de patronagiu și din partea Societății Astronomice Române, comitetul decide a se afișa la Societate că se află depuse liste de subscriere pentru aceste Societăți.

D-l Ionescu aducând în discuțiune chestiunea medaliei jubilară a Societății noastre, comunică comitetului cuprinsul ofertelor societății numismatice și a casei Fessler.

Comitetul decide a se amâna luarea unei hotărâri până la găsirea unui artist care să se ocupe cu compoziția acestei medalii.

Comitetul ia apoi act de oferta ce se face Societății de a i se vinde cu 40.000 lei un teren de 256 m. p. cu 20 m. fațadă în bulevard, teren vecin ca cel ce s'a cedat Societății de către Primărie.

Ședința se ridică la ora 10 și jumătate.

Aprobată în ședința Comitetului din 30 Octombrie 1908.

Vice-Președinte, CASIMIR

Secretar, I. D. Teodor

LUCRĂRI

PENTRU

ÎMBUNĂTĂȚIREA CALEI NAVIGABILE PE DUNĂRE

Până acum zece ani, serviciile noastre hidraulice au trebuit să-și mărginească activitatea lor numai la executarea lucrărilor cele mai urgente pentru îmbunătățirea porturilor, spre a se putea utiliza în bune condițiuni diferitele schele de operațiuni.

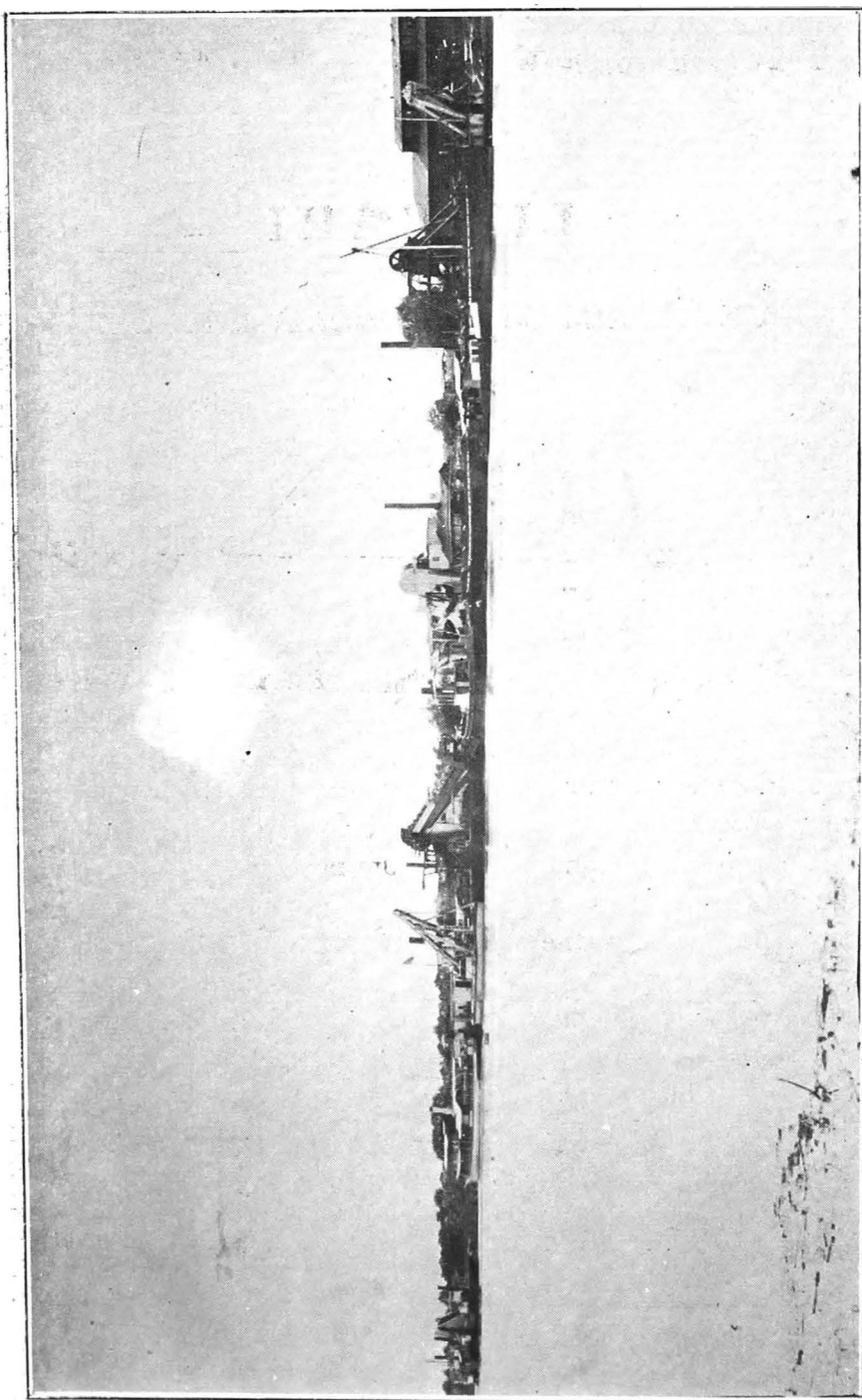
Indată ce s'au executat lucrări în porturi, cari erau relativ suficiente pentru a permite bastimentelor să opereze cu înlesnire, serviciul nostru hydraulic, și trebuie să recunoaștem — din momentul ce a trecut sub direcțiunea d-lui Inspector General A. Saligny — a început să se gândească la faptul că ori-câte îmbunătățiri s'ar face în porturi, ele nu ar putea fi de mare utilitate, dacă paralel cu dănsese nu s'ar îmbunătăți și accesul la aceste porturi, adică drumul navigabil.

Chestiunea întreținerii unui drum navigabil în bune condițiuni, pe un fluviu cu regim variabil și pe o lungime de peste 800 km. a fost la început din cele mai dificile.

Au trebuit sacrificii mari, o muncă și o stăruință extraordinară, ca să ajungem a poseda azi un serviciu regulat, prin care să întreținem în condițiuni satisfăcătoare calea navigabilă pe Dunăre, facilitând-o neconținut prin lucrările pe cari le executăm în fie-care an.

An cu an, serviciul și-a sporit parcul său de aparate, în scopul de a face față multiplelor trebuințe și lucrări urgente, pentru a permite bastimentelor să navighe la ori-ce nivel de ape în siguranță și în deplină cunoștință a calei pe care trebuiau să o urmeze.

Azi serviciul a ajuns să poseadă aparatele specificate în anexatul tablou, (No. 1) prin ajutorul cărora poate ridica bancurile ce se formează de fluviu, depărtează diferitele obstacole din calea navigabilă, precum: vase înecate, trunchiuri de arbori, stânci, etc. etc, semnalizează drumul navigabil prin semne plutitoare, verifică zilnic



Vederea parcului de vase pentru întreținerea drumului navigabil pe Dunăre

acest drum, amenagiază adăpostele pentru a permite refugiarea vaselor în timpul iernei, în fine, publică zilnic hărți hidrografice cari se pun la dispozițiunea navigatorilor și indică de asemenea în fie-care zi, la debarcadere, adâncimile minime cu cari se poate naviga între diferitele porturi.

Ar fi prea lung să intru în detaliile diferitelor feluri de lucrări ce trebuiau executate pe un fluviu ca Dunărea, unde trebuiau făcute sacrificii enorme pentru a ajunge la siguranța de navigabilitate la care s'a ajuns actualmente; și nu trebuie multe probe de făcut pentru a putea trage concluziunea de mai sus, căci statisticele pot arăta că de câți-va ani, rar se mai aud de accidente pe Dunăre.

Acum, nu se cere mare știință și cunoștință pentru a putea naviga cu toată siguranța pe fluviu, la ori-ce nivel al apelor.

Ne vom încerca în expunerea de față să arătăm în treacăt cam în ce constau lucrările pe cari le executăm, pentru a întreține calea navigabilă.

Dificultățile cele mari în navigațiune se prezintă atunci când apele sunt scăzute, atunci când apar bancuri și trecerile în unele puncte sunt foarte periculoase.

Mai înainte, bastimentele cari aveau la remorcă mai multe șlepuri, trebuiau să aștepte săptămâni întregi până să caute singure drumul cel mai favorabil, și necunoscând situațiunea, se întâmpla de încărcau șlepurile cu cereale sau mărfuri, cu mai mult de cât adâncimile disponibile, ast-fel în cât, cu toate căutările, nu puteau să-și treacă acele șlepuri. Trebuia atunci să se lase ancorate, să meargă cu remorcherul la primul port, să telegrafieze patronului la Brăila sau Galați ca să angajeze alte șlepuri goale, să le expedieze în acea localitate aflată de ordinar la sute de kilometri, spre a face ceia ce se numește limb, adică să descarce din șlepurile pline o parte din încărcământul lor, spre a putea trece acel punct dificil.

După ce trecea acel punct, întâlnea în drum altele și ast-fel un șlep cu cereale care se încărca de exemplu la Cetatea pe timpul apelor mici, nu se știa când ajungea la Brăila, căci fie că pierdea luni întregi, fie că se spărgea de bancuri și se avaria marfa, etc.

În definitiv, nu era nici o siguranță și din această cauză se făceau și multe afaceri incorecte, căutându-se prin bună înțelegere și intenționat să se pună pe uscat șlepurile, spre a se plăti sume însemnate la proprietarii altor șlepuri goale sau chiar spre a se debarasa de unele șlepuri mai vechi, în dauna societăților de asigurare.

Din această mică descripțiune, 'și poate închipui ori-cine ce siguranță putea avea cineva pe Dunăre.

Prin lucrările ce s'au executat și prin măsurile de supraveghere ce s'au luat, azi putem afirma fără să fim desmințiți, că și afacerile au încetat și accidentele s'au micșorat cu cel puțin 90%.

Iată acum în ce constau lucrările ce se execută cu aparatele pe cari le-am menționat mai sus :

Îndată ce apele Dunărei ating un nivel mijlociu și deci de când încep dificultățile, serviciul trimite vapoarele sale cu personalul tehnic necesar și studiază, executând hărți hidrografice în toate punctele dificile cari se manifestă.

Pe baza acestor hărți se studiază lucrările ce trebuiesc făcute și se expediază în punctele dificile aparatele necesare, după cum se prezintă cazurile.

Dacă este vorba de un banc de nouă formațiune, se trimite drăgile necesare cari să ridice acel banc înainte de scăderea apelor.

Dacă este vorba de vre-un obstacol, vapor înecat, caic, trunchi de arbori etc., se trimite fie pontoane elevatoare, fie macarale plutitoare cu aparatele de scafandru necesare.

Bancurile se draghează și produsele dragate se transportă cu șalandele acolo unde sunt adâncimi foarte mari.

Obstacolele se distrug cu dinamită și se scot afară în bucăți mai mici, cu macaralele.

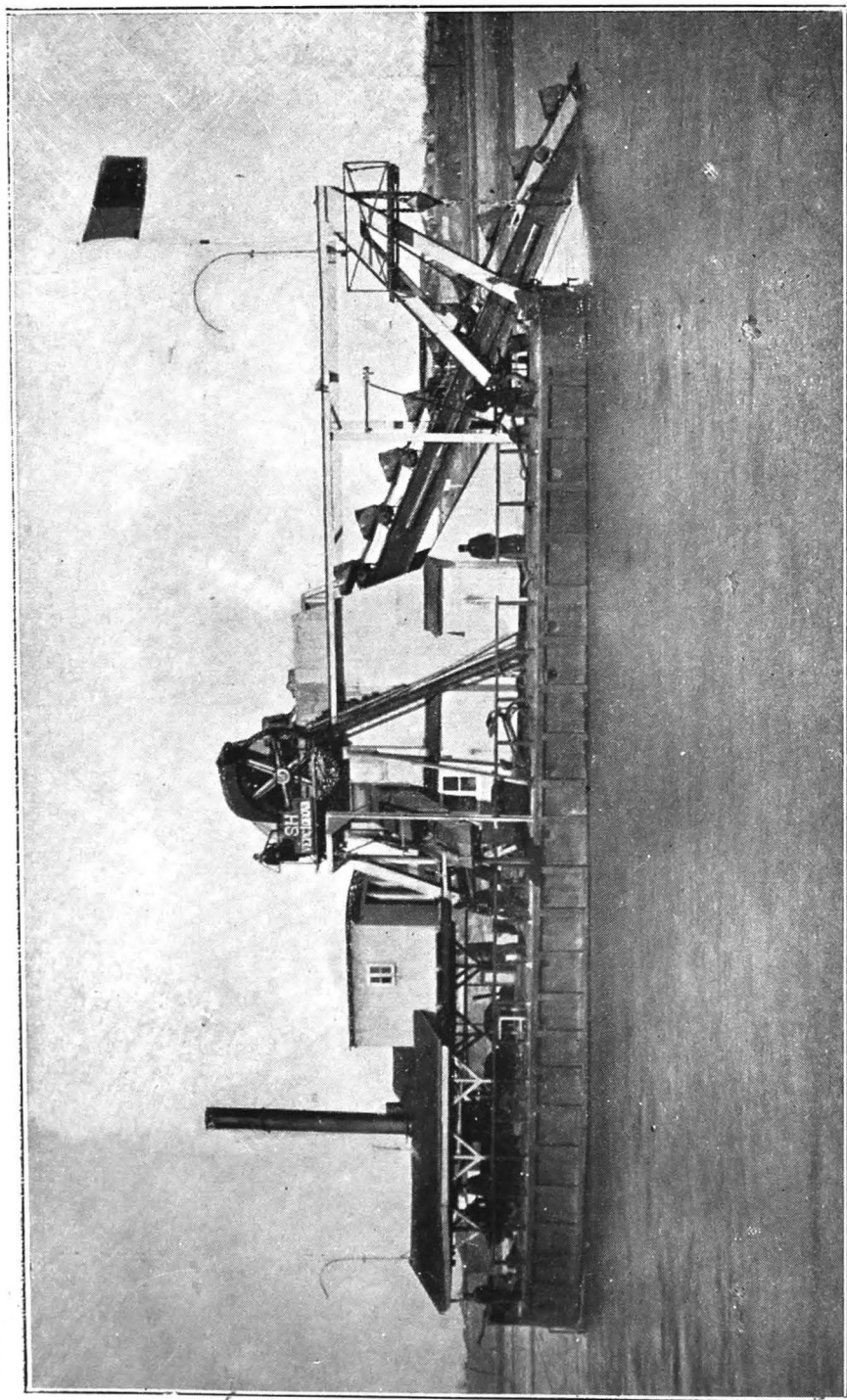
În cazul când se înecă un vas de o mare importanță, el se scoate afară cu pontoanele ridicătoare.

Când se întâmplă ca pe un braț al Dunărei, adâncimile să fie foarte mici pentru navigațiune, se caută alt braț și acesta se amenajează cu toate lucrările de siguranță, precum linii telefonice de semnale, etc.

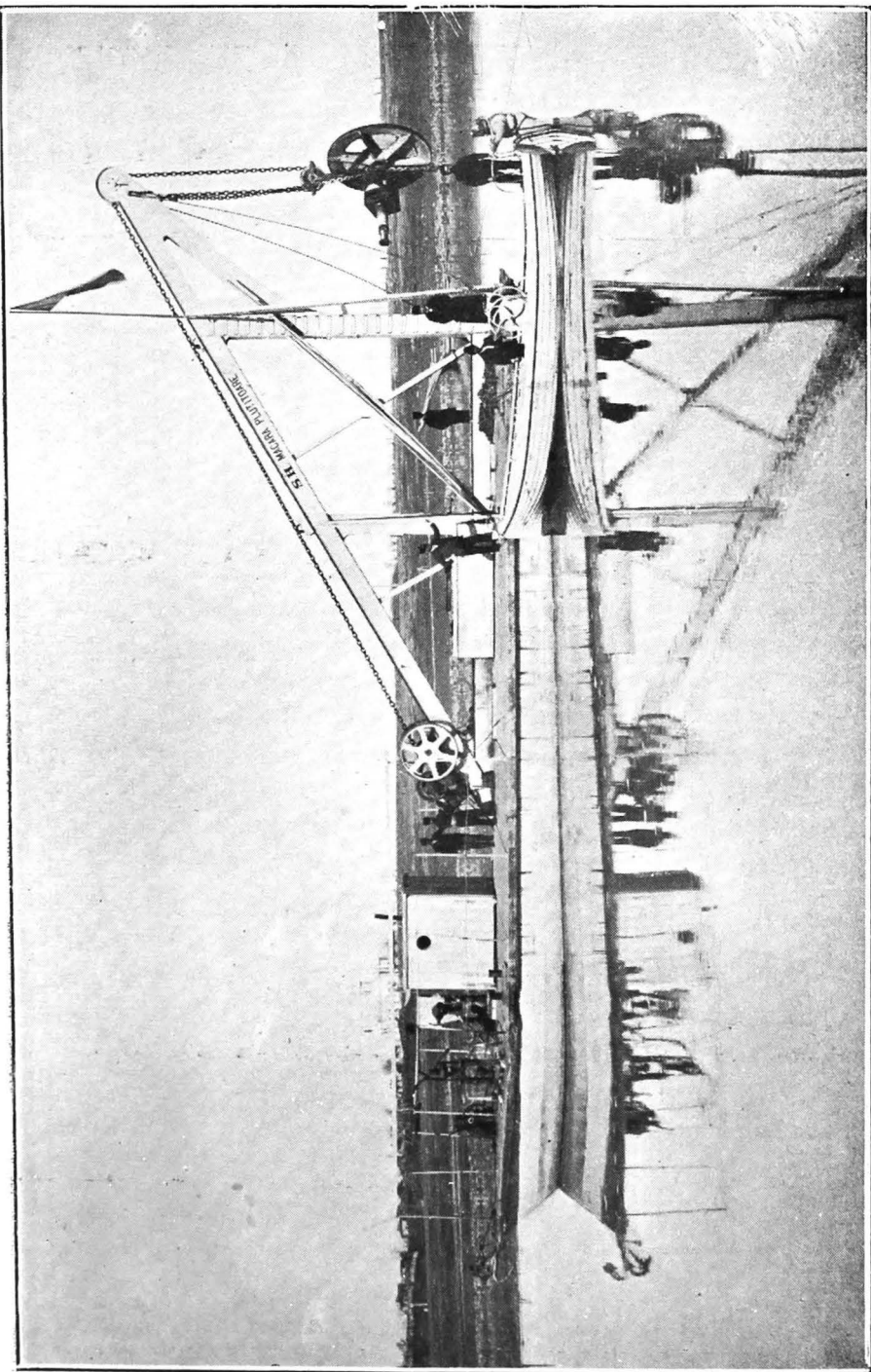
Este destul să recapitulăm prin tabloul No. 2 felul lucrărilor executate pe Dunăre de la 1900 încoace, pentru ca ori-cine să-și facă idee de sacrificiile făcute pentru a ajunge la situațiunea de azi.

Din toate lucrările ce se pot vedea în acest tablou, voi menționa un singur caz pentru a se putea aprecia importanța unor lucrări de asemenea natură pentru comerț și navigațiune în general.

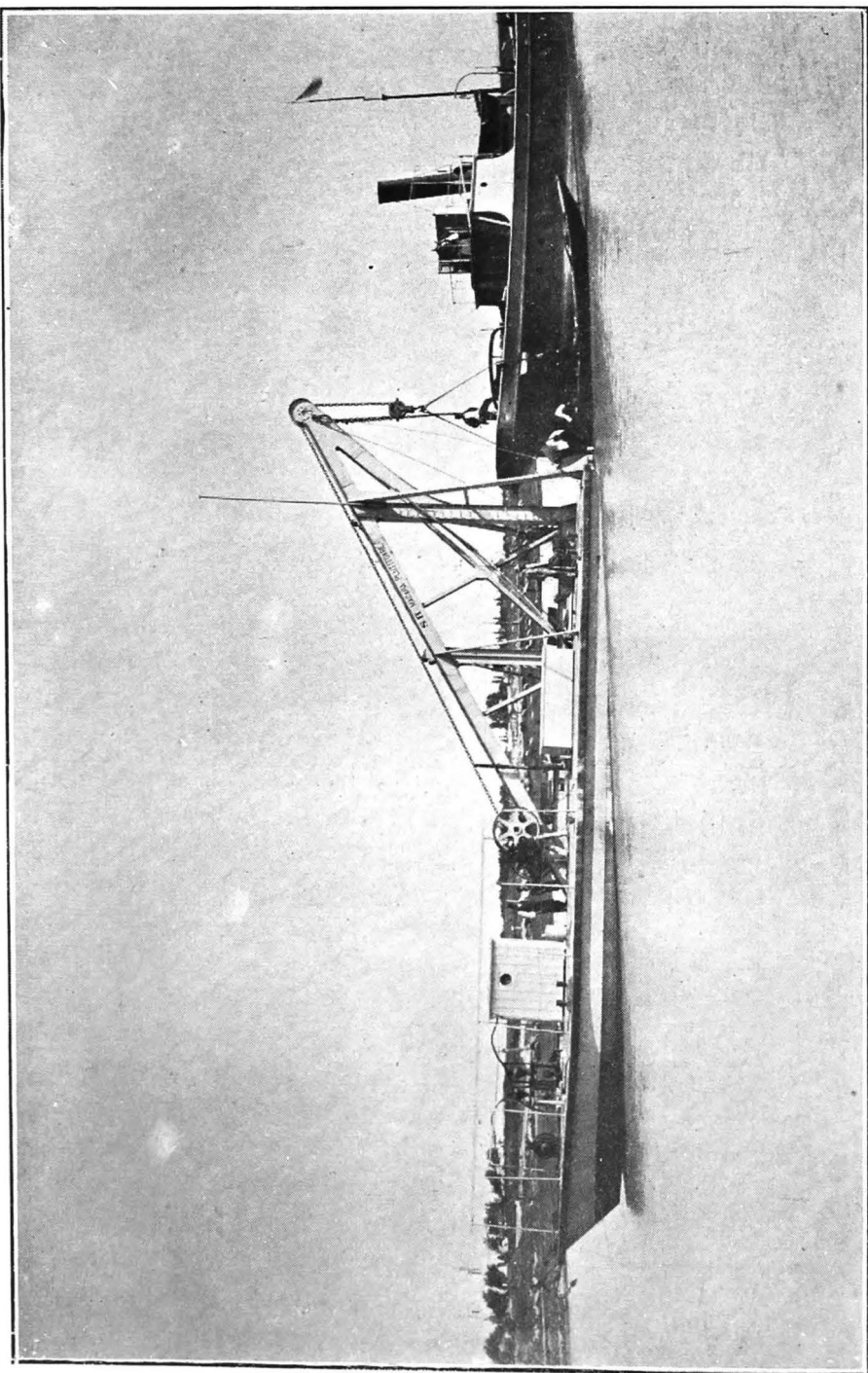
În anul 1900, 4 km. în aval de Oltenița, în dreptul unui ostrov Cusuiu, s'a barat Dunărea și nici un bastiment nu mai putea trece. Erau în fața Turtucaiei mii de șlepuri cari așteptau să treacă. Într-o noapte aparatele noastre au fost în localitate și în 7 zile navigațiunea a fost deschisă.



Typul unei drage prin ajutorul cătora se ridică bancurile după Dunăre



Macarua plutoare și scafandru scoțând un obstacol din Dunăre



Macaraua plutitoare ridicând un remorcher avariat

Indată ce apele ating cota de 2 m. d'asupra etiagiului Dunărei, un vapor special construit, având pe bord personalul tehnic necesar și doi din cei mai experimentați piloți după Dunăre, pornesc la examinarea și la căutarea amănunțită a celei mai bune căi navigabile.

După ce prin sondaje amănunțite se fac cercetările necesare, se dresază niște procese-verbale și se așează semne plutitoare pe drumul cel mai favorabil.

Operațiunea se urmează în tot lungul Dunărei. Procesele verbale cari indică operațiunile pe teren, precum și cotele la cari s'au așezat acele semne, se tipăresc pe hărțile hidrografice, dresându-se în acelaș timp și un număr îndestulător de tablouri, conform celui anexat, (No. 3) cari se trimit tuturor navigatorilor, împreună cu procesele-verbale și cu planurile de situațiune indicând pozițiunea acelor semne plutitoare.

Odată drumul navigabil cel mai favorabil însemnat, două vapoare circulă incontinuu pe Dunăre și verifică zilnic adâncimile.

Rezultatul sondagelor se trimite în fie-care zi la Direcțiunea centrală, unde se publică pe harta hidrografică ce apare zilnic (Pl. 4).

Personalul din porturi, pe baza cercetărilor de mai sus comunicate zilnic de la direcțiunea centrală, afișează la debarcaderile din porturi cu cifre mari vizibile „adâncimea minimă a șenalului navigabil în amonte și aval de acel port“, ast-fel în cât prin acest mijloc fie-care operator din porturi știe cu cât să-și încarce șlepul, spre a nu mai avea dezagramețele menționate mai sus.

Semnele plutitoare întrebuințate, se numesc giamanduri. Ele sunt vopsite roșu, negru, negru-roșu sau negru-alb.

Când un bastiment scoboară cu curentul, este obligat a lăsa la stânga giamandurile roșii și la dreapta pe cele negre, când se ridică în sens contrar cu curentul, trebuie să aibă giamandurile roșii la dreapta și cele negre la stânga.

Giamandurile roșu-negre înseamnă separațiunea a două brațe ; iar giamandurile negre-albe înseamnă că în apropierea lor se află un obstacol înecat.

La început, s'a crezut că semnele plutitoare întrebuințate pe Dunăre în sus de Vârciorova, vor fi suficiente, și în consecință s'au așezat niște asemenea semne compuse din lemne rotunde de brad de 4,00 m. lungime și 0,25—0,30 diametru. La un cap erau amenajate pentru a suporta un disc metalic vertical, iar la cel-lalt cap avea un cârlig de care se agăța un cablu care ținea ancora formată din niște bare de fier vechiu.

Discul se ținea vertical printr'o contra greutate, de fier și atât dânsul cât și lemnul se vâpseau după trebuință cu culorile convenționale de mai sus (fig. a).

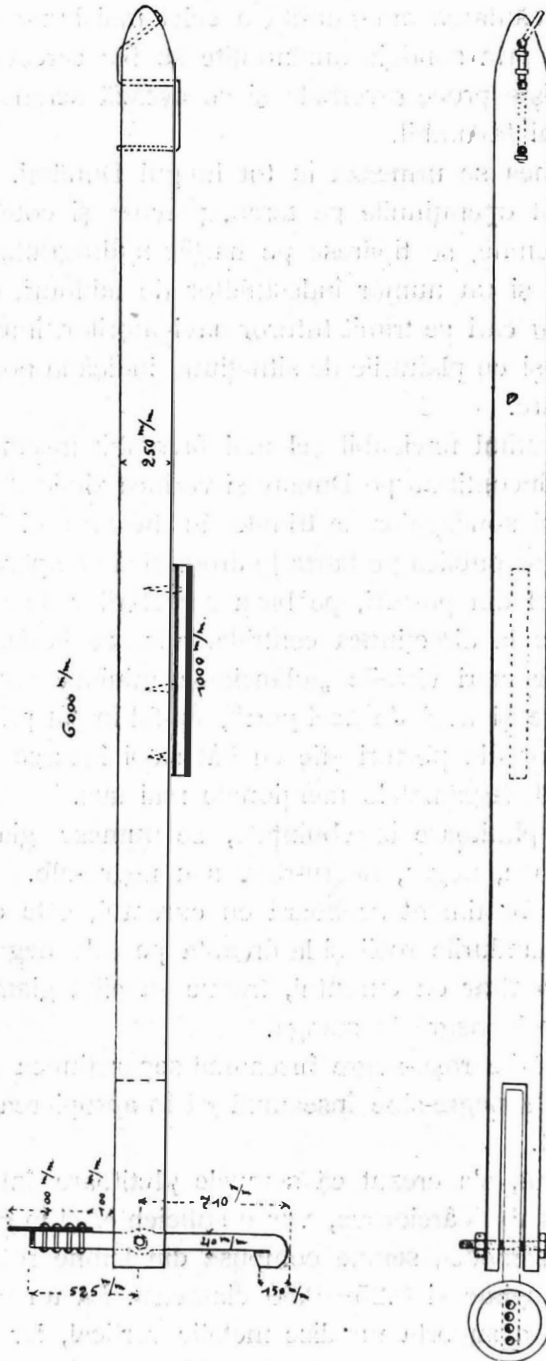
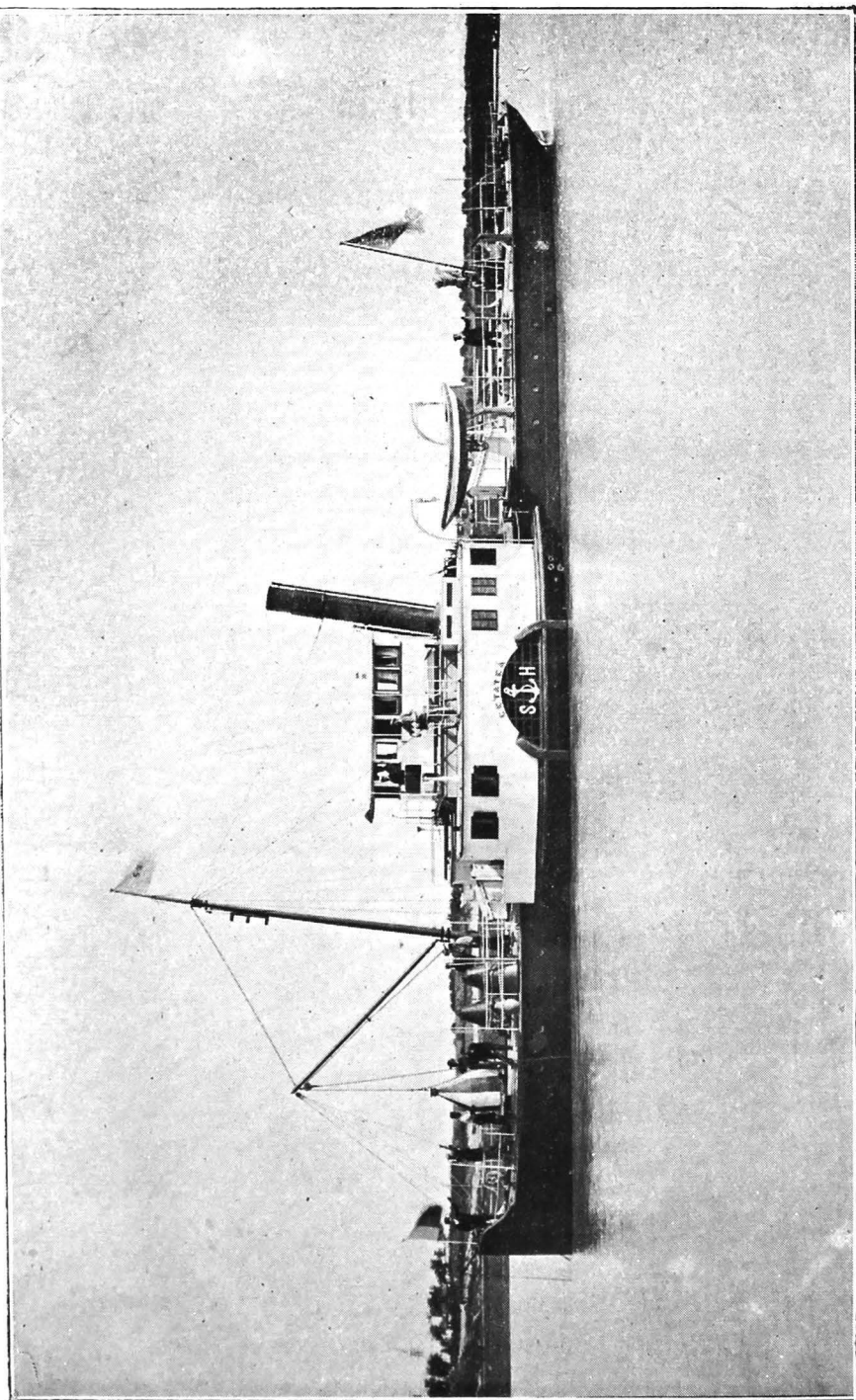


Fig. a. — Flotiri de lemn cu disc, Scara 1 : 0,05.



Un vapor special care servă pentru așezarea gîmandurilor pe Dunăre

Sistemiul acestor semne plutitoare, nu s'a întrebuințat de cât un an; el a trebuit abandonat din cauză că lemnul 'și găsea ușoară întrebuințare și era furat de pescari și de Grecii după șleपुरi.

În afară de aceasta, un lemn de forma întrebuințată, putea aduce stricăciuni sbaturilor roatelor vapoarelor cari voiajază în timpul nopților, dacă întâmplător un asemenea lemn era luat între acele roate.

Ne-am gândit apoi să adoptăm sistemul întrebuințat de comisiunea Europeană, adică niște corpuri plutitoare de tablă de forma unei pere (fig. b).

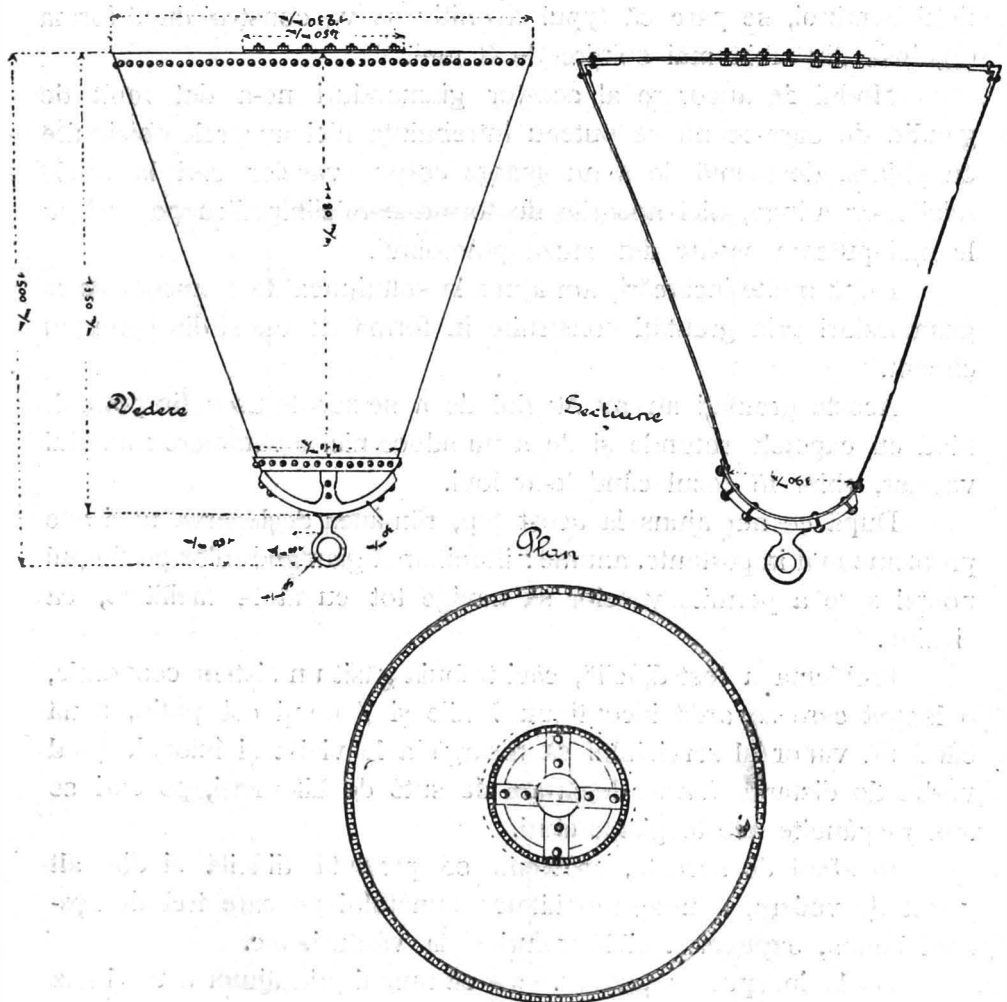


Fig. b. — Geamandură conică. Scara 1 : 0,1.

Aceste geamanduri s'au ancorat cu niște greutateți de fontă de formă paralelipipedică.

Atât forma gîamandurilor cît și sistemul de ancoragiu, au trebuit curând abandonate, din cauză că gîamandurile nu erau destul de vizibile; iar greutatele se acopereau cu depozite și nu mai puteau fi scoase.

După mai multe experiențe, s'a constatat că forma cea mai potrivită și cea mai vizibilă este cea din figura c).

Aceste gîamanduri s'au construit în șantierul de la Turnu-Severin și sunt întrebuințate de câți-va ani în mod neschimbat pe Dunăre. După experiențele făcute și cu aceste gîamanduri și observațiuni continui, se pare că typul definitiv se va construi după forma (c), însă din tablă mai subțire de 3 mm.

Modul de ancorare al acestor gîamanduri ne-a dat mult de gîndit, de oare-ce nu se puteau întrebuința nici ancorele obicinuie cu ghiare, de teamă de a nu sparge corpul vaselor cari la apele mici le-ar atinge, nici ancorile de formă paralelipipedică pe cari nu le mai puteam scoate din cauza potmolirei.

După multe încercări, am ajuns la soluțiunea de a ancora acele geamanduri prin greutateți construite în formă de ou și din beton cu ciment.

Aceste greutateți au avantajul de a se scoate ușor din potmol, fiind cu capetele rotunde și de a nu aduce nici o vătămare fundului vaselor, chiar în cazul când le-ar lovi.

După ce am ajuns la acest typ, rămânea deslegarea unei alte probleme mai importante, anume: iluminarea gîamandurilor pe timpul nopții spre a permite vaselor să navighe tot cu atîta facilitățe, ca și ziua.

Problema a fost dificilă, căci trebuia găsit un sistem economic, o lampă care să ardă incontinuu 7 zile și 7 nopți cel puțin, până când un vapor al serviciului să meargă a le vizita și înlocui, fiind vorba de distanțe foarte depărtate de sute de kilometri, pe cari se află răspîndite aceste gîamanduri.

În afară de aceasta, problema se prezintă dificilă și din alt punct de vedere, anume, mobilitatea punctului pe care trebuie așezată lampa, expunerea ei la valuri și la vînturi, etc.

De la început se putea vedea că numai prin ajutorul unui gaz comprimat în geamandură, care în acest caz ar fi fost transformată într'un rezervor etanș, problema era rezolvabilă.

Casa Barbier, Benard et Turenne din Paris, ne-a propus furnizarea unor asemenea geamanduri amenajate cu rezervoare ca să

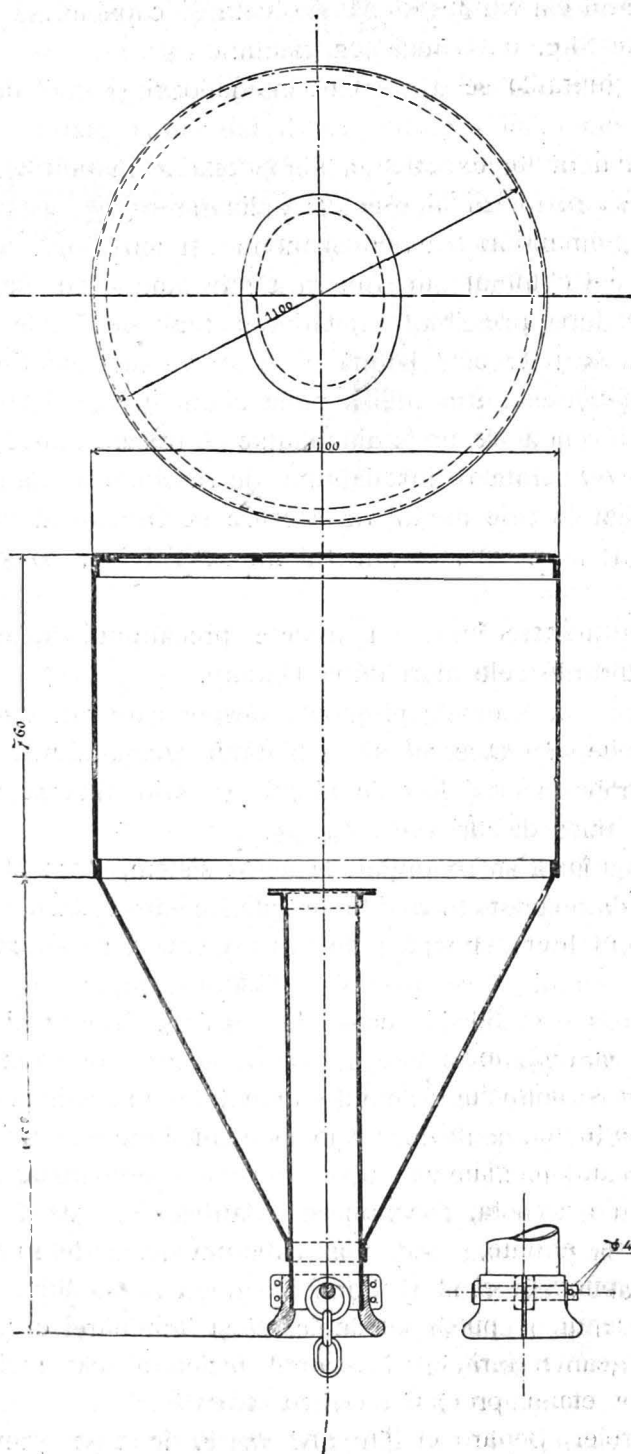


Fig. c. — Tipul geamandurei întrebuințată pe Dunăre, Scara 1/10.

conțină o cantitate de acetilină dizolvată și capabilă să ardă timp de 15 zile. — Figura (d) indică sistemul.

Costul însă ridicat al acestor gîamanduri și mai ales al construcțiunei unei uzini speciale pentru fabricarea gazului, precum și amenagiarea unui vapor care să alimenteze gîamandurile, ne-a făcut să renunțăm pentru un moment la aplicarea aceluï sistem.

Am căutat alt mijloc mai economic și am ajuns ca să construim prin casa Menu din București, o lampă cu benzină care funcționează după principiul capilarității, timp de 7 zile și 7 nopți, fără să se stingă. Această lampă pe care am suspendat-o după sistemul Cardanic, s'a putut utiliza până acum în punctele mai apropiate de porturi și acolo unde dificultățile de trecere sunt foarte mari.

Figura (e) arată o instalațiune de asemenea natură. Fotografia (f) arată în fine modul de așezare pe Dunăre al unor ast-fel de gîamanduri iluminate, în punctul numit Tabanu, 10 km. în aval de Giurgiu.

Lămpile acestea însă, cu ori-câte precauțiuni luate, nu pot rezista la vînturile cele mari după Dunăre.

În scopul ca semnele plutitoare despre care am vorbit, să fie cât mai vizibile, am încercat să echilibrăm gîamandurile prin punerea în interior a unui lest de plumb și prin fixarea pe partea superioară a unor discuri (vezi fig. g).

A trebuit însă să renunțăm la acest sistem, întru cât era costisitor și nu da rezultate tocmai favorabile, de oarece dacă o asemenea instalațiune era lovită noaptea de vre un vapor, se strica și putea ca suportul discului să se încurce în sbaturile roților vapoarelor.

După atâtea studii și încercări de a găsi un sistem mai economic și mai sigur, am ajuns în fine a rezolvi această problemă în mod complet, prin revenirea la sistemul iluminatului cu acetilină dizolvată.

În adevăr, actualmente construindu-se lângă Filaret o uzină pentru fabricarea acestui gaz, ne va fi ușor a încărcă rezervoare de volum suficient, pentru a face să funcționeze o lampă timp de 15 zile și a le transporta la punctele unde vom avea nevoie, ast-fel în cât la anul viitor vom avea gîamanduri iluminate după acest ultim sistem.

Dar nu numai chestiunea indicărei și iluminărei drumului navigabil a preocupat serviciul în scopul facilitărei cât mai mult a circulațiunei pe Dunăre, ci și sporirea adâncimelor, pentru a permite accesul vaselor de tonagiu mai mare, în toate timpurile și chiar în timpul apelor scăzute.

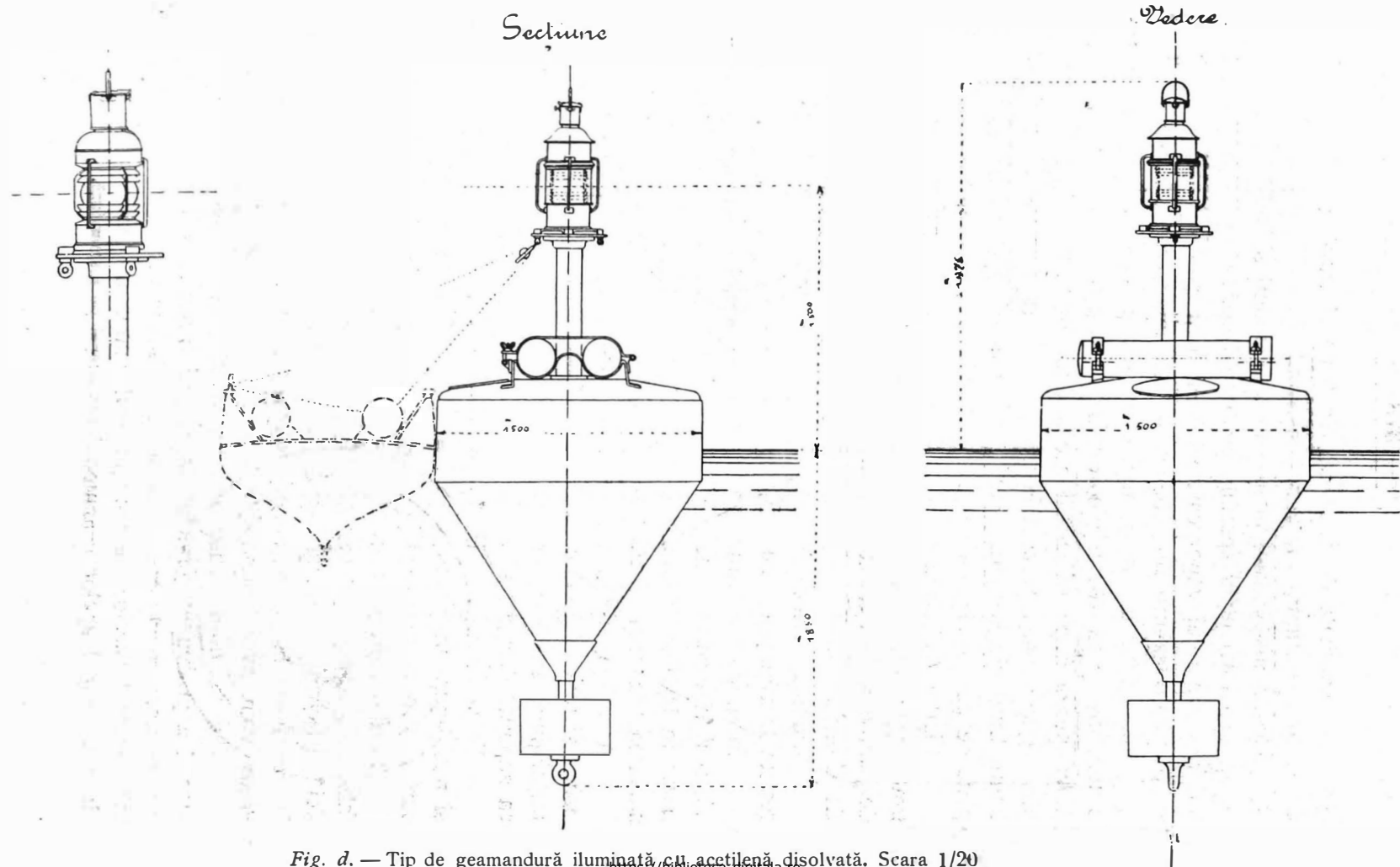


Fig. d. — Tip de geamandură iluminată cu acetilenă disolvată. Scara 1/20



Fig. e. — Suspensiunea lampei pe gîmandură.

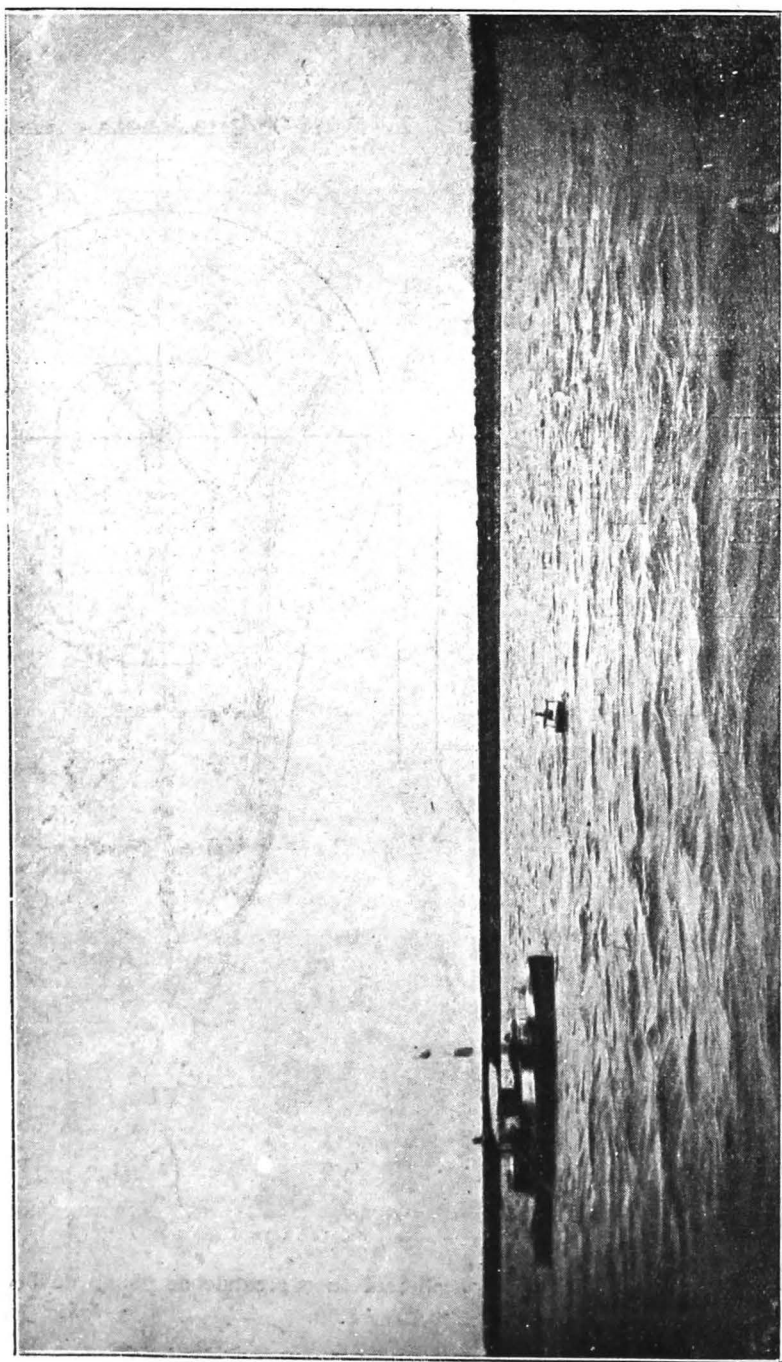


Fig. f. — Modul de aşezare pe Dunăre al geamandurilor iluminate

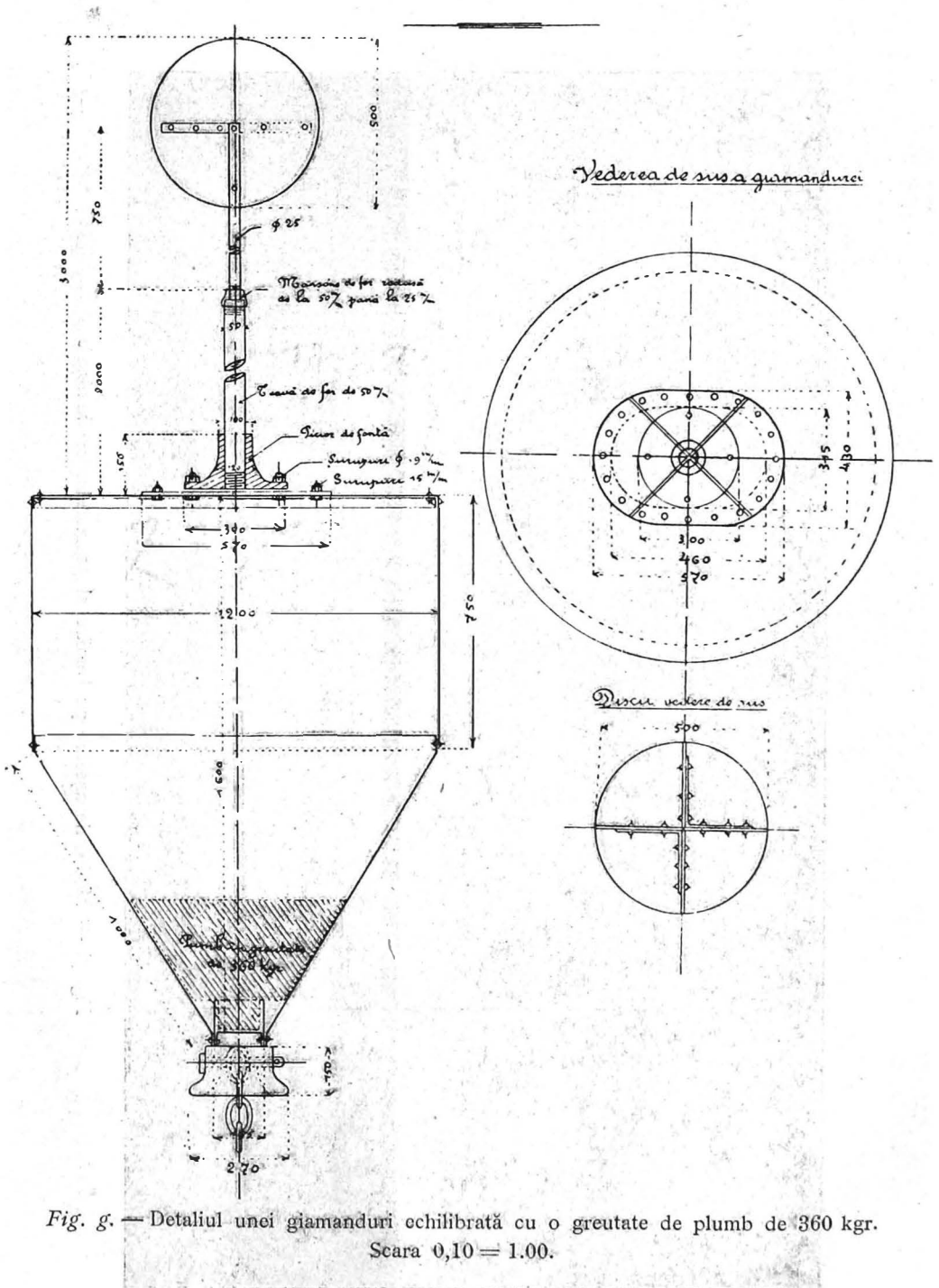


Fig. g. — Detaliul unei giamanduri echilibrată cu o greutate de plumb de 360 kgr.
Scara 0,10 = 1.00.

S'a constatat, în adevăr, că pe Dunăre sunt cam 18—20 puncte unde se formează bancuri la apele scăzute și cari împiedică

circulațiunea vaselor cu un calagiu mai mare ca 7 picioare, atunci când apele ajung la etiagiu.

S'a socotit că dacă se vor găsi mijloace a se tăia acele bancuri, negreșit că vasele de mare calagiu și șlepurile, ar putea să circule în toate timpurile, fără să fie nevoie a'și reduce încărcământul.

Aceasta este una din problemele cele mai importante, care sperăm că se va rezolvi în curând.

În adevăr, am făcut experiențe cu un vas anume amenagiat după un sistem care se practică pe Rhin, pentru ca să vedem dacă nu cumva depozitele se pot face să fie antrenate de curent prin injecțiune de apă.

S'au mai făcut experiențe prin grape grele de fier, cari se lăsau pe fundul fluviului și se târau apoi cu vapoare puternice, etc.

Rezultatele nu au fost satisfăcătoare, din cauză că curentul Dunărei este prea slab acolo unde se produc depozitele și bancurile se întind de ordinar pe lungimi prea mari.

S'a ajuns atunci la concluziunea că distrugerea bancurilor nu se poate face de cât prin drage puternice, care să le ridice într'un timp relativ foarte scurt.

În acest scop, s'a comandat una din cele mai mari drage de fluviu, care va avea un debit de 600 m. c. pe oră sau 12.000 m. c. în 24 ore. care va costa 1.000.000 lei și care se va afla în funcționare în campania anului viitor.

După ce în fine, se va termina și studiul complet al regimului Dunărei, se vor putea prevedea lucrări definitive pentru împiedicarea formațiunei bancurilor în punctele periculoase.

Încheiăm această scurtă dare de seamă arătând printr'un tablou felul lucrărilor executate până acum pentru înlesnirea drumului navigabil pe Dunăre.

12 Octombrie, 1908.

GH. POPESCU

Inginer șef la Direct. Gén. a căilor de
comunicație pe apă.

TAB

de vasele și aparatele S. H. în

No. curent	NUMIREA ȘI FELUL VASELOR SAU APARATELOR		Anul de construcție	Lungimea	Lățimea	Înălțimea
a) DRĂGI						
1	S. H. Corabia	Dragă	1892	30.50	7.00	2.64
2	S. H. Borcea	"	1893	28.80	6.00	2.40
3	S. H. Vărciorova	"	1891	30.50	7.00	2.60
4	S. H. Severin	"	1891	28.50	6.50	2.50
5	S. H. Ialomița	"	1905	29.00	6.00	2.50
b) REMORQUERE						
6	S. H. Dunărea	Remorquer	1898	32.00	5.40	3.90
7	S. H. Pasărea	"	1893	25.90	4.27	2.80
8	S. H. Maria	"	1891	23.80	4.00	2.50
9	S. H. Cetatea	"	1904	34.60	4.80	2.50
10	S. H. Domnița Florica	"	1902	31.50	5.70	1.95
11	S. H. Mangalia	Șalupă	1887	13.00	3.00	1.80
12	S. H. Brateș	"	1887	15.00	2.80	1.60
13	S. H. Smârda	"	1892	12.80	2.70	1.15
14	S. H. Țiglina	"	1895	9.20	2.00	0.95
c) PONTOANE, MACARALE, ȘALANDE, etc.						
15	S. H. Pontoane ridic, No. 1	Pontoane	1899	33.00	7.50	2.45
16	S. H. " " " 2	"	1899	33.00	7.50	8.45
17	S. H. Macara	Macara	1899	22.00	7.00	1.67
18	S. H. Șalanda No. 1	Șalandă	1893	37.80	6.30	2.00
19	S. H. " " 2	"	1893	37.80	6.30	2.00
20	S. H. " " 3	"	1893	37.80	6.30	2.00
21	S. H. " " 4	"	1896	26.00	5.50	2.00
22	S. H. " " 5	"	1896	26.00	5.50	2.00
23	S. H. " " 6	"	1896	26.00	5.50	2.00
24	S. H. " " 7	"	1887	19.00	5.90	2.25
25	S. H. " " 8	"	1887	19.00	5.95	2.25
26	S. H. " " 9	"	1903	26.00	6.00	1.92
27	S. H. " " 10	"	1903	26.00	6.00	1.92
28	S. H. Noc	Ponton de studii	1896	29.00	6.10	3.10
29	Ponton S. H. L. A.	Ponton de lemn	1896	19.20	5.50	1.40
30	Ponton S. H. L. B.	"	1896	19.20	5.50	1.40
31	Ponton S. H. L. C.	"	1896	11.30	3.10	1.20
32	Barcă de fier No. 1	Pontonaș No. 1	—	12.10	2.75	0.75
33	" " " " 2	"	—	12.10	2.75	0.75
34	Aparat sondage	Aparat sondage	—	20.00	2.30	1.00
35	Bărți și aparate scafandru	Aparat scafandru	—	7.50	2.50	0.90
36	O dragă de 600 m. c. rendement pe oră... (comandată)		}			
37	Trei șalupe, două 70 cai putere și una de 40					
38	O macara plutitoare de 50 tone putere					

LOU

No. 1

ființă la 31 Martie 1908 și costul lor

PESCAGIUL IN METRI		Puterea in cai indicați	Capacitatea in tone	Viteza sau debitul pe ora	Adâncimea la care poate draga	COSTUL TOTAL	EXPLICAȚIUNI
Minim	Maxim						
1.20	1.25	210	274	120 m. c.	8.00 m.	168.254	
1.35	1.40	200	222	100 "	7.00 "	110.000	
1.00	1.30	180	213	80 "	7.00 "	30.000	
1.30	1.35	180	210	100 "	8.00 "	30.000	
1.10	1.40	150	246.70	100 "	6.00 "	209.392	85
1.45	1.75	280	227	19 km.	—	125.000	
1.80	2.15	140	197	13 "	—	88.000	
1.86	2.00	130	155	14 "	—	50.000	
1.00	1.20	130	237.84	15 "	—	116.000	
0.90	1.10	100	266.50	18 "	—	73.000	
1.60	1.75	70	52	10 "	—	20.000	
1.55	1.60	35	36	12 "	—	15.000	
0.80	0.90	21	19	9 "	—	10.000	
0.80	—	7	9. 5	4.5 "	—	3.000	
0.80	1.80	20	480	—	— (	255.000	150 tone putere fie-care
0.80	1.80	20	480	—	— (	32.000	25 tone putere cleavatoare
0.67	1.55	—	210	—	—	32.000	
0.60	1.70	—	170	—	—	32.000	
0.60	1.70	—	170	—	—	32.000	
0.60	1.70	—	170	—	—	27.390	
0.60	1.70	—	120	—	—	27.390	
0.60	1.70	—	120	—	—	27.390	
0.60	1.70	—	120	—	—	25.000	
0.70	1.90	—	105	—	—	25.000	
0.70	1.90	—	105	—	—	30.000	
0.60	1.70	—	160	—	—	30.000	
0.60	1.70	—	160	—	—	15.000	
0.25	—	—	74	—	—	1.000	
0.35	1.10	—	42	—	—	1.000	
0.35	1.10	—	42	—	—	500	
0.30	0.90	—	11.50	—	—	2.000	
0.20	0.45	25	—	—	—	2.000	
0.20	0.45	25	—	—	—	1.000	
0.20	—	—	—	—	—	3.000	

Cele trei șalupe se află deja terminate; iar macaraua și draga vor funcționa la anul viitor.

No. 2

T A B L O U

Indicând lucrările efectuate de Serviciul Hydraulic pentru îmbunătățirea
drumului navigabil pe Dunăre

Anul	INSEMNAREA LUCRĂRIILOR	Cantitățile	Costul lucrărilor in- clusiv instalațiunile	TOTAL GENERAL
		m. c.		
1900	Dragaje în fața portului Giurgiu. . .	393.500,—		
	Dragaje în dreptul ostrovului Cussui pe Dunăre	15.000,—		
1901	Dragaje în dreptul portului T.-Măgurele	23.840,—		
	idem idem Corabia . .	57.520,—		
	idem idem Călărași . .	21.190,—		
	Distrugerea unei Șaice înecate în fața portului Corabia și scoaterea restu- rilor cu macaraua			
	Idem a unor șlepuri înecate în fața portului Bistretz.			
	Așezarea câtor-va geamanduri pentru indicarea punctelor periculoase . .			
	Adăpostirea tuturor pontoanelor debar- cadere și transportul la locurile lor la deschiderea navigațiunei		391.309,64	
1901	Dragaje în fața portului Giurgiu. . .	380.935,—		
	idem idem T.-Măgurele.	120.600,—		
1902	Curățirea gurii Borcei de trunchiuri înecate și scoaterea lor afară . . .			
	Distrugerea unui dig de piatră în portul Cernavoda și depărtarea pietrelor .			
	Insemnarea cu geamanduri a drumului navigabil.			
	Adăpostirea pontoanelor debarcadere .			
	Scoaterea unei drăgi înecate în basinul docurilor din Brăila			
	Diferite studii pe Dunăre și reparațiunea vaselor.		250.073,64	
1902	Dragaje în fața portului Giurgiu. . .	151.760,—		
	idem idem T.-Măgurele.	55.680,—		
1903	Idem pe șenalul navigabil în punctul periculos Berzina	35.000,—		
	Dragaje în dreptul Bistrețului	88.000,—		
	„ la gura Borcei	15.000,—		
	„ pe șenalul din dreptul punc- tului periculos Cetatea Veche . . .	16.000,—		
	Dragaje la punctul periculos Dessa pe șenal	49.500,—		
	Distrugerea resturilor unor șlepuri în- ecate în Dunăre în fața Bistrețului și depărt. lor din drumul navigabil.			
	De reportat . . .		641.383,28	

Anul	INSEMNAREA LUCRĂRILOR	Cantitățile	Costul lucrărilor inclusiv instalațiunile	TOTAL GENERAL
1902	Report . . .	<u>m. c.</u>	641.383,28	
1903	Distrugerea și depărtarea unui caic în dreptul Ostrovului Balaban. . .			
	Scoaterea trunchiurilor de arbori din fața punctului Ramadan			
	Adăpostirea tutor debarcaderilor după Dunăre în adăpostele amenajate în acest scop			
	Studiarea și verificarea drumului navigabil și indicarea lui prin geamanduri plutitoare			
	Lucrări diverse și instalațiuni		329.614,06	
1903	Complectarea aparatelor pentru semnalizarea șenalului navig. al Dunărei.			
1904	Dragaje în Dunăre în dreptul Rușciukului.	40.000,—		
	Dragaje în fața basinului sft. Gheorghe pentru scoaterea vaselor care au iernat în basin	23.130,—		
	Amenajarea adăpostului de iernat al vaselor prin dragaje executate la gura basinului sft. Gheorghe . . .	95.000,—		
	Dragaje în fața portului T.-Măgurele. idem idem Corabia . .	37.000,— 30.000,—		
	Idem pe șenalul navigabil la punctul Berzina	30.000,—		
	Idem Cetatea Veche	30.000,—		
	Idem în diferite puncte.	28.000,—		
	Adăpostirea și reinstalarea tutor debarcaderilor			
	Așezarea și scoaterea geamandurilor plutitoare.			
	Scoaterea și depărtarea unui caic înecat în punctul Berzina			
	Scoaterea și depărtarea a două caice din fața Galaților			
	Scoaterea arborilor înecați la gura Borcei			
	Scoaterea a o parte din arbori după canalul Alionte			
	Distrugerea și scoaterea unor șlepuri înecați la punctul Păpădia		628.711,42	
1904	Scoaterea pontoanelor de la adăpost și așezarea lor în diferitele porturi . .			
1905	Distrugerea vaporului Aneta înecat în Dunăre în dreptul punctului Berzina și scoaterea resturilor cu macaraua și aparatul de scafandru			
	De reportat . . .		1.599.708,76	

Anul	INSEMNAREA LUCRĂRILOR	Cantitățile	Costul lucrărilor inclusiv instalațiunile	TOTAL GENERAL
	Report . . .		1.599.708,76	
1904	Curățirea gurei Borcei de trunchiuri de arbori precum și malul din dreptul Ramadanului	m. c.		
1905	Distrugerea și scoaterea unui caic înecat în drumul navigabil în dreptul localității Cara-Gheorghe			
	Așezarea gîmandurilor plutitoare, întreținerea drumului navigabil, sonde și verificări continue			
	Executarea a diferite studii pe Dunăre și diferite reparațiuni la vasele serviciului în atelier			
	Dragaje în Dunăre pe șenalul navigabil în fața Rusciukului	65.000,—		
	Dragaje pe șenalul navigabil la punctul Berzina	40.000,—		
	Dragaje în fața portului T.-Măgurele . Amenagiarea și dragarea brațului Cătina de lângă T.-Măgurele pentru adăpostirea vaselor în timpul iernei .	78.000,—		
	Dragaje pe șenalul navigabil în punctul Dese de lângă Calafat	27.000,—		
	Dragaje la gura bazinului Sft. Gheorghe	30.000,—		
	Dragaje în diferite puncte	170.000,—		
		5.000,—	287.650,65	
1905	Așezarea debarcaderilor la locurile lor, indicarea punctelor periculoase cu semne de obstacole, scoaterea unui obstacol ce împiedică navigațiunea în fața portului Cernavodă, sonde la Gura Argeșului pentru găsirea unui loc de adăpost			
1906	Studii pe Dunăre în punctele periculoase, Ramadan Cetatea Veche, Berzina, Dessa, etc. Așezarea gîmandurilor și verificarea drumului navigabil			
	Transportarea diferitelor vase în punctele necesare pe Dunăre			
	Scoaterea unor piloți din canalul Sft. Gheorghe			
	Curățirea de trunchiuri și arbori a brațului Dunărei numit Alionte, în fața Topalului, instalarea unei linii telefonice și a 2 posturi de observațiune pentru siguranța circulațiunei vaselor. Executarea în atelier a tuturor lucrărilor de repar. ale aparat. după Dunăre .			
	De reportat . . .		1.887.359,41	

Anul	INSEMNAREA LUCRĂRILOR	Canitățile	Costul lucrărilor inclusiv instalațiunile	TOTAL GENERAL
	Report . . .	m. c.	1.887.356.41	
1905	Dragaje în fața portului Giurgiu . . .	218.886,—		
1906	Dragaje la adăpostul Cătina pentru adăpostirea vaselor în timpul iernei . . .	44.280,—		
	Idem în fața pereului cel nou . . .	2.320,—		
	Dragaje pe șenalul navigabil la Cetatea-Veche . . .	25.940,—		
	Dragaje la gura Borcei pe drumul navigabil . . .	9.880,—		
	Dragaje la punctul Dessa pe șenalul navigabil . . .	17.980,—		
	Dragaje pentru amenagiarea adăpostului din fața Vidinului . . .	32.280,—		
	Dragaje în fața punctului Cetatea . .	2.040,—	331.050.50	
1906	Transformarea unei drăgi în ponton pentru studii pe Dunăre . . .			
1907	Așezarea gîmandurilor de obstacol și facerea de studii și planuri hidrografice în toate punctele deficiente pe Dunăre și la adăpoaste . . .			
	Așezarea stălpilor kilometrice între T. Severin și Gura-Borcei . . .			
	Așezarea debarcaderilor în toate porturile . . .			
	Depărtarea din drumul navigabil al unui obstacol în punctul numit Pisica . . .			
	Distrugerea și scoaterea resturilor unui vas înecat în fața portului Kilia-Veche pe brațul Tatarului . . .			
	Curățirea de trunchiuri la gura Borcei .			
	Scoaterea obstacolelor din fața portului Brăila . . .			
	Așezarea geamandurilor, întreținerea și verificarea drumului navigabil . . .			
	Adăpostirea tuturor debarcaderilor după Dunăre . . .			
	Scoaterea unei ancore din drumul navigabil dintre Măgurele și Zimnicea .			
	Facerea diferitelor instalațiuni pentru iluminatul gîmandurilor . . .			
	Reinstalarea posturilor de observațiuni pe brațul Alionte . . .			
	Dragaje la adăpostul Cătina . . .	27.020,—		
	Dragaje în fața portului T.-Măgurele .	2.080,—		
	Dragaje în punctul Dunărica . . .	14.940,—		
	Dragaje la Cetatea-Veche pe șenalul navigabil . . .	20.000,—	433.998,40	
	De reportat . . .		2.652.388.31	

Anul	INSEMNAREA LUCRĂRILOR	Cantitățile	Costul lucrărilor inclusiv instalațiunile	TOTAL GENERAL
	Report . . .	m. c.	2.652.388,31	
1907	Dragaje la gura Borcei.	15.740,—		
1908	Dragaje la Giurgiu pe șenalul navigabil	134.717,—		
	Dragaje la Desa pe șenalul navigabil.	25.200,—		
	Dragaje la Ostroavele din fața Vidinului	22.020,—		
	Transportarea tutor pontoanelor la locurile lor.			
	Scoaterea unei punți înecate în Dunăre în fața portului Oltenița			
	Idem a unei punți din fața portului Tulcea.			
	Scoaterea unei șeice înecate în fața portului Bechet, precum și altor obstacole.			
	Scoaterea unor piloți în fața portului Bechet.			
	Dragaje în portul Giurgiu pentru construcțiunea unui basin pentru adăpostul vaselor.	286.595,—		
	Dragaje la gura Borcei pe șenalul navigabil.	32.060,—		
	Dragaje la iernaticul de la gura Dunărichi.	5.840,—		
	Dragaje pe șenalul navigabil în punctul Caluda	51.280,—		
	Dragaje la gura Căținei pentru adăpostirea vaselor.	15.600,—		
	Ca și în cei alți ani s'a semnalizat drumul navigabil prin gîamanduri sporindu-se numărul lor, s'a întretinut calea navigabilă și s'a depărtat din drum toate obstacolile		530.600,—	
	Se adaogă costul aparatelor care existau la începutul anului 1900 . . .		1.546.214,—	
	Se mai adaogă valoarea lucrărilor prevăzute a se executa în campania anului 1908/1909, precum și valoarea aparatelor comandate din nou, care vor trebui să se găsească în ființă la finele anului 1908/1909. .		1.524.520,—	
	Resultă că până la finele anului 1908, s'a cheltuit numai pentru îmbunătățirea șenalului Dunărei și în afară de studiile făcute pentru harta hidrografică și studiul regimului fluvial		6.253.722,31	
	De reportat . . .			

Anul	INSEMNAREA LUCRĂRILOR	Cantitățile	Costul lucrărilor inclusiv instalațiunile	TOTAL GENERAL
	Report . . .		6.253.722.31	
	Dacă acum adăogăm și cheltuelile făcute cu kilometragiul Dunărei, nivelment și facerea hărței hydrografice în vederea studiului regimului fluviului		1.302.186,69	
	Total general cheltuit pentru îmbunătățirea drumului navigabil pe Dunăre.			7.555.909,—

Notă. — Pentru ca cine-va să-și facă o idee de sumele totale cheltuite până azi de Statul Român, pe Dunăre, urmează ca la suma de mai sus se adaoge, sumele cheltuite cu lucrările noi din porturi, întreținere, iluminat, împietruiri de șosele și platforme, diverse construcțiuni, personal tehnic și administrativ etc. 97.408.065,—

Rezultă că până la 1908 numai Statul Român a cheltuit pe Dunăre pentru lucrări. 104.963.990,—

Dacă acum mai adaogăm sumele cheltuite de comisiunea Europeană la gurile Dunării (până la 1905) 45.480.043,—

Rezultă că lucrările efectuate până acum între Sulina și Vărciorova, reprezintă importanta sumă 150.444.033,—

No. 3

TABLOU

De geamandurele așezate pe Dunăre în punctele periculoase și localitățile
dificile navigațiunii, cu pozițiunea lor kilometrică, în anul 1908.

No. curent	Geamandurele				ARĂTAREA LOCALITĂȚILOR	Pozițiunea kilometrică	Adâncimea minimă pe canal în decim.			
	Roșie	Neagră	Neagră-albă	Neagră-roșie						
								Puncte dificile	Puncte periculoase	Rondouri
1	—	1	—	—	La punctul Popa	178—179				
2	1	—	—	—	" " Apostolu-Taula	205—206				
3	1	1	—	—	" " Gura-Gârluței.	225—227				
4	—	—	1	—	" " Anafore	231—232				
5	—	1	—	—	" " Vadu-Oii.	236—238				
6	—	1	—	—	" " Piua-Pietri	245				
7	5	3	—	—	" " Balaban-Topalu.	268—276				
8	1	—	—	—	" " Baltagi	285—287				
9	—	—	2	—	" " Cernavoda.	300—302				
10	—	1	—	—	" " Fermecatu	321—322				
11	2	1	—	—	" " Mârleanu	326—328				
12	1	2	—	—	" " Oltina	338—340				
13	2	2	—	—	" " Cara-Gheorghe	344—346				
14	—	2	—	—	" " Armanca.	350—353				
15	1	1	—	—	" " Ostrovu	367—368				
16	—	1	—	—	" " Tartarița.	386—387				
17	—	1	—	—	" " Popina	399—400				
18	3	2	—	—	" " Albina.	410—414				
19	1	2	—	—	" " Cusuiu	421—423				
20	2	2	—	—	" " Greaca	452—455				
21	1	3	—	—	" " Cetatea-Veche	458—462				
22	1	—	—	—	" " Oreava	465—466				
23	2	1	—	—	" " Tabanu	469—471				
24	3	4	—	—	" " Gostin-Morotin	475—479				
25	—	1	—	—	" " Pastramagiu	492—493				
26	1	1	—	—	" " Rusciuk-Ramadan	493—494				
27	2	—	—	—	" " Cartofi	497—499				
28	1	1	—	—	" " Cama Dinu	511—512				
29	2	1	—	—	" " Batinu.	521—525				
30	1	1	—	—	" " Pietroșani	525—531				
31	2	3	—	—	" " Gâsca	536—539				
32	2	—	—	—	" " Vardinu	546—549				
33	1	—	—	—	" " Zimnicea.	553—554				
34	1	4	—	—	" " Conduru-Dunăvița,	559—565				
35	2	2	1	—	" " Ceai-Tepe	565—569				
36	2	2	—	—	" " Berzina	572—575				
37	2	4	—	—	" " Pavlova-Cioroiu.	582—589				
38	—	1	—	—	" " Flămânda	590—591				
39	4	1	—	—	" " Samovid.	607—613				
40	1	3	—	—	" " Cercelaru-Plopi	615—617				
41	1	—	—	1	" " Gârcovu	622—625				

No. curent					Geamandurele				ARĂTAREA LOCALITĂȚILOR	Pozițiunea kilometrică	Adâncimea minimă pe canal în decim.
Roșie		Punctele dificile		Punctele periculoase		Rondouri					
Neagră	Neagră-albă	Neagră-roșie									
42	1	2	—	—	La punctul	Corabia	630—632				
43	2	1	—	—	"	Beșlikioi-Orlea	642—643				
44	1	2	1	—	"	Păpădia	667—669				
45	3	—	—	—	"	Maste	669—672				
46	2	—	—	1	"	Copanița.	691—699				
47	1	2	—	—	"	Pichetu Cetatea.	714—717				
48	2	1	—	—	"	Tibru-Palanca.	720—723				
49	0	—	1	—	"	Bistreț.	725—727				
50	—	1	1	—	"	Leova,	738—740				
51	—	1	—	—	"	Lom-Palanca	745—746				
52	2	2	—	—	"	Ursoaia sau Nebuna.	751—754				
53	2	1	—	—	"	Caluda	759—761				
54	2	—	—	—	"	Dessa	763—768				
55	1	—	—	—	"	Cifta-Ada	778—779				
56	1	—	—	—	"	Hunia-Lungă	803				
57	1	—	—	—	"	Pietrișu	807—808				
58	—	—	—	—	"	Cetatea	—				
59	2	2	—	—	"	Iassen.	819—822				
60	1	—	—	—	"	Isvorul-Frumos	879—880				
61	1	—	—	—	"	Vrancea	899—900				
62	—	1	—	—	"	Simian.	926—927				

USINA CENTRALA

PENTRU

PRODUCEREA ȘI DISTRIBUIREA ENERGIEI ELECTRICE

ÎN

ORAȘUL CARACAL

(Continuare)

Repartizarea tensiunii

În sistemul de distribuție admis generatorii electrici vor produce direct 440—500 volți după gradul de încărcare a rețelei și vor fi legați direct cu conductorii extremi.

Pentru a egaliza tensiunea între cele două punți am împărțit circuitele pentru eclerajul public în mod egal ca echilibrul să rămâie stabilit ; rămânând numai diferența de încărcare produsă de abonații particulari. Pentru a reduce această diferență de încărcare se vor face racordările abonaților pe ambele punți. Totuși pentru diferența de încărcare ce se poate produce trebuie repartizată tensiunea.

Pentru aceasta ori se întrebuințează acumulatorii legându-se câte o baterie asupra fie-cărei punți ori se egalizează tensiunea prin ajutorul unui grup compensator compus din două mașini dynamo solidare între ele pe același ax și bransate fie-care asupra uneia din punți. Pentru grupul egalizator trebuie prevăzut mașini de o construcțiune cu totul îngrijită pentru ca să îndeplinească cât mai bine rolul lor.

În adevăr pentru egalizator trebuie luat mașini puternice mai cu seamă pentru motivele următoare :

1. Pentru a evita supravegherea și deplasarea periiilor pe colector în tot timpul variațiunei încărcărei, e necesar neapărat ca mașina să aibă un câmp magnetic puternic și fix.

2. Pentru a avea o regulare sensibilă, trebuie ca forța electromotrice produsă să fie aceeași, ori-care ar fi încărcarea.

Aceste considerațiuni au fost confirmate de experiență. Pentru egalizator trebuie ales un tip de indus, care întrebuițat normal ca dynamo, să poată suporta un curent dublu de cât curentul maxim cel va traversa când va funcționa ca regulator. Egalizarea se face cu atât mai bine cu cât rezistența interioară a indusului e mai mică. Pentru aceasta se poate întrebuița ca egalizator un grup compus din două dynamo fie-care de 20 kilowați.

Experiența a arătat că cu toate precauțiunile de a se racorda în mod egal abonații pe ambele punți, totuși se produc diferențe de încărcare de 10% . De aceea pentru a întări și mai mult efectul compensator fără de a interveni prin reostatele de reglaj a derivații, se leagă excitațiile celor două dynamuri a compensatorului în mod cruciș; adică excitația mașinei dynamo bransate pe puntea pozitivă se leagă la puntea negativă și vice-versa.

Această precauțiune este absolut necesară. În adevăr, dacă după o stare de echilibru a acelor două punți se produce în mod brusc o dezechilibrare, atunci tensiunea punții supraîncărcate scade foarte mult. Diferența de tensiune pe șinele tabloului devine aproape de două ori mai mare din cauza scăderii de tensiune produsă de rezistența armaturei și a reacțiunii compensatorului; de oare ce efectele lor sunt opuse în motor și în dynamo. Această diferență de tensiune devine foarte mică când se face încrucișarea excitațiilor, sub condițiune ca excitația să nu fie aproape de saturație. Aceste legături sunt indicate în schița tabloului de distribuțiuni.

Consumația proprie a uzinei se poate lega pe o punte ori pe alta pentru a ajuta la efectul compensatorului.

Bateria de acumulatori

În sistemul de distribuțiune directă cu curenți continui o baterie de acumulatori prezintă mai multe avantagii și anume:

1. E posibil de a face să funcționeze sub plină încărcare unitățile mecanice și electrice, ceea ce corespunde cu maximul randamentului.
2. E posibil de a opri funcționarea mașinilor în timp când încărcarea este slabă și în special de la ora 11 noaptea înainte.
3. Un accident la materialul mașinii are consecințe mai puțin grave de cât în lipsa bateriei.
4. Regularitatea curentului este mai mare sub o variațiune egală a forței electromotrice.

Față cu aceste avantagii acumulatorii prezintă dezavantagii în prețul lor prea mare, și în pierderea de 25% de energie; așa că kilowatul produs prin acumulator este mai scump de cât cel produs de mașină și prin urmare în principiu instalația trebuie așa proiectată, ca cantitatea de energie distribuită prin intermediul acumulatorilor să fie cât se poate mai mică.

Ținând seamă de aceste considerațiuni se instalează în centralele importante unități electrice de putere mare, pentru că unitățile mari sunt mai economice de cât mai multe mici de putere echivalentă; mașinile mari ocupă mai puțin loc, necesitează mai puțin ulei pentru uns și au un coeficient economic mai mare. În asemenea usine mari se distribuie serviciul așa, ca mașinile să meargă tot timpul sub încărcare completă și pentru aceasta se asociază mașinile pe baterii de acumulatori. În modul acesta reglajul la tabloul principal de distribuțiune se simplifică foarte mult, fiind redus la adăugire ori scoaterea unui grup de mașini.

Serviciul începe cu încărcarea acumulatorilor și ține până în momentul consumațiunei maximum; apoi mașinile lucrează direct asupra rețelei până ce consumațiunea începe să scadă din nou. Din acest moment mașinile nemai fiind complet încărcate ele furnizează surplusul pentru încărcarea baterii furnisându-i cantitatea necesară pentru consumațiune până în ziua următoare.

Cu modul acesta reducând timpul de funcționare a mașinilor se face economie în lefuri pentru personal, în material pentru uns și în cheltueli de întreținere.

Acumulatorii mai prezintă avantajul că la nevoie urgentă pot produce pentru scurt timp o cantitate de energie de 2 și chiar de 3 ori mai mare de cât cea normală.

În cazul de față pentru a utiliza avantajile acumulatorilor însă fără ca costul instalațiunii și exploatarea anuală să devină mai mari de cât în cazul instalațiunei fără acumulatori, trebuie examinate următoarele două soluții:

1. Bateria de acumulatori să completeze mașinile în timpul consumațiunei maxime și să înlocuiască mașinile pe toată durata, când consumațiunea e redusă; impunând condițiunea ca mașinile să funcționeze numai sub plină încărcare în timp de 16 ore.

Din diagramul alăturat se vede că în cazul consumațiunei maxime cantitatea totală de energie de furnizat în rețea în timp de 24 ore este 1600 kilowat-ore.

DIAGRAM

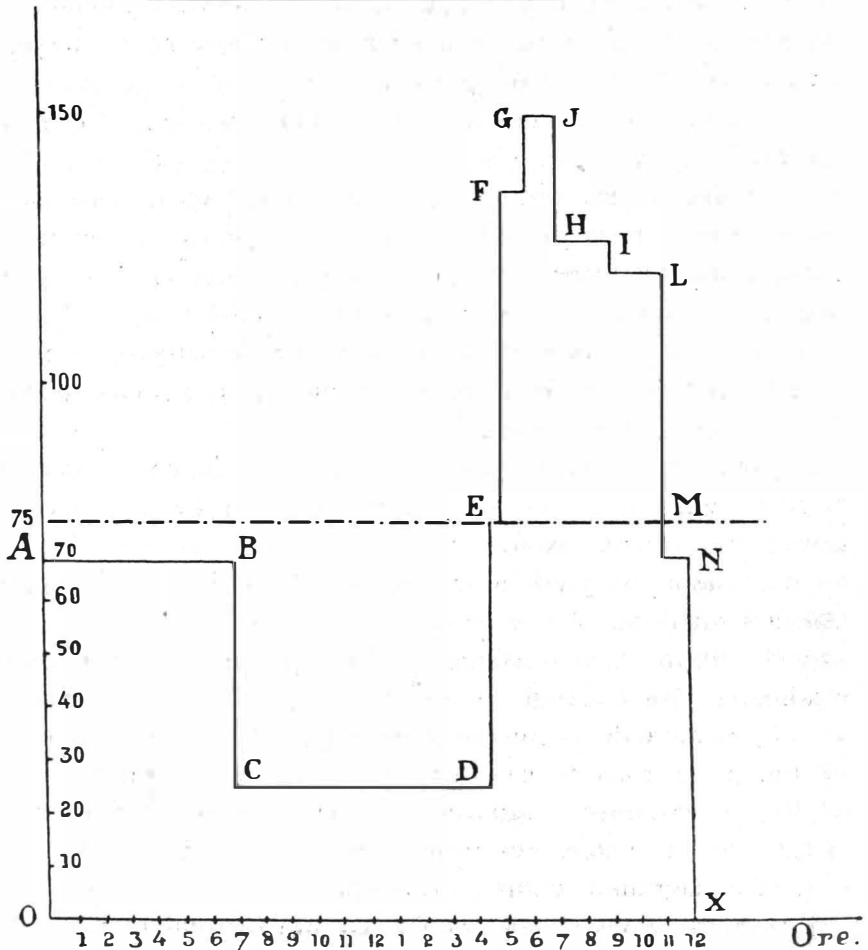
pentru

Bateria de acumulatori

Suprafața OACEMNX = Cantit. de energie furnisată de mașini în rețea.

„ EGLM =

„ EFGJHILM = *Cantit. de energie furnisată de baterie în rețea*



Ținând compt că trebuie dat și un mic exces de încărcare acumulatorilor urmează că mașina va trebui să producă în 16 ore 1700 kilowat-ură și prin urmare e necesar ca generatorul electric să aibă o putere de 110 kilowați; iar bateria va trebui să aibă o capacitate de 1424 amperi-ore.

În această ipoteză mașinele funcționează 16 ore de la 7 dim. până la 11 noaptea; de aci înainte este suprimat serviciul de mașini și funcționează numai bateria și anume:

În timp de 6 ore bateria completează mașina mergând paralel cu dânsa și în timp de 8 ore o înlocuiește funcționând bateria singură.

Dacă s'ar putea suprima personalul de noapte, este evident că o ast-fel de soluțiune ar prezenta un avantaju căci de la 11 noaptea înainte numai e necesar personalul de serviciu.

În adevăr în uzinele mari unde este mult personal se poate suprima un rând de personal de serviciu; însă pentru uzina de față nu se poate face nici o economie pentru că nu se poate cere ca personalul de serviciu la mașini și tablou să facă 16 ore de lucru continuu.

O instalațiune proiectată în acest mod adică cu două grupuri electrogene a 110 kilowați fie-care și o baterie de acumulatori ar costa mult mai scump de cât o instalațiune cu trei grupuri electrogene a 75 kilowați fie-care. În adevăr costul unei instalațiuni cu două grupuri electrogene a 110 kilowați și bateria necesară este 288.000 lei pe când o instalațiune cu 3 grupuri electrogene a 75 kilowați costă 229.000 lei,

Așa dar o instalațiune cu acumulatori în condițiunile arătate ar fi cu aproape 60.000 lei mai scumpă; și evident că cheltuelile generale anuale de exploatare (în care intră dobânda și amortismentul instalațiunii) vor fi mai mari de cât în cazul instalațiunei fără acumulatori.

E adevărat că o asemenea instalațiune ar avea o rezervă în mașini de 110 kilowați; totuși nu se poate admite o asemenea soluțiune ca fiind prea scumpă ca instalațiune și ca exploatare.

2. O altă soluțiune este: de a instala o baterie de acumulatori capabilă numai de a *complecta* mașina în timpul cererei maximele, și de a lua ca rezervă în mașini numai 75 kilowați (rezervă identică cu aceia a instalațiunei fără baterie.

Admițând ca mașina să funcționeze aproximativ toată ziua, urmează că puterea mașinei va fi:

$$\frac{1700}{22} = \text{circa } 75 \text{ kilowați}$$

Din diagramul consumațiunii maxime se vede că bateria necesară pentru a completa mașina dynamo de la orele 5 p. m. până la 11 noaptea va trebui să furnizeze 332 kilowați-ore, și prin urmare să aibă o capacitate de 684 amperi-ore pentru 6 ore de descărcare. Costul total al instalațiunii cu o asemenea baterie și două grupuri electrogene este aproape același cu a unei instalațiuni cu trei grupuri electrogene și 75 kilowați.

Ast-fel dar am instalat două grupuri electrogene a 75 kilowați fie-care și o baterie de acumulatori de capacitatea calculată mai sus.

Bateria se compune din 280 elemente cu electroz de formațiune autogenă (genul Planté) putând suporta un curent maximum de încărcare de 155 amperi și este instalată într'o sală suficient dimensionată așa ca capacitatea elementelor să poată fi mărită cu timpul prin adăugire de noi plăci. Elementele sunt racordate între ele așa, ca punctele între care există o diferență mare de potențial să fie pe cât posibil de îndepărtat între ele ; pentru a evita ca personalul de serviciu să poată atinge în același timp două puncte periculoase.

Elementele de reducere sunt așezate direct în dosul tabloului de distribuție pentru a se face o economie de cupru în legătură. Pentru a reduce ori adăuga un număr de elemente sunt instalate pe tabloul de distribuție două reductoare automate cu servo-motor și releu. Între două blocuri a reductorului sunt legate câte două elemente ; iar blocurile succesive sunt prevăzute cu rezistență de trecere corespunzătoare a 4—5 volți.

Pentru a obține forța electromotrice necesară pentru a încărca bateria am instalat un survoltor care să producă tensiunea adițională necesară, lăsând ca mașina dynamo principală să producă numai tensiunea de 460—500 volți necesară pentru rețea ; această dispozițiune este mai avantajoasă de cât încărcarea bateriei direct cu mașina dynamo principală (supra ridicându-i tensiunea).

Cu modul acesta se capătă avantajul de a putea utiliza în ori-ce moment surplusul disponibil la grupul electrogen principal pentru a încărca bateria. Acest dynamo adițional este de 20 kw. putând furniza curentul necesar pentru încărcarea bateriei sub o tensiune reglabilă de 60—250 volți ; acest dynamo e condus de două motoare de 20 kilowați fie-care, acuplarea acestor trei mașini

făcându-se în mod elastic. Acest grup de trei mașini constituie compensatorul survoltor și este instalat în sala mașinilor. Scopul pentru care acești doi motori care conduc mașina dynamo adițională au o putere mult mai mare de cât cea necesară pentru această mașină este că acești doi motori trebuie să îndeplinească rolul de compensator în cazurile următoare :

1. În cazul când bateria este în reparațiune ori în transformare așa că nu poate servi pentru echilibrarea celor două punți.

2. Grupul îndeplinește rolul de egalizator în tot timpul cât ține încărcarea baterii și

3. În tot timpul exploatării grupul compensator trebuie să intre în funcțiune îndată ce cele două jumătăți ale baterii se descarcă în mod neegal. Îndată ce dezechilibrul între cele două punți trece de 20 amperi toată egalizarea trebuie preluată de grupul compensator, și aceasta se obține prin o modificare a excitații.

Cu chipul acesta cele două jumătăți se descarcă aproape în mod egal.

Clădirea Uzinei Centrale

Clădirea uzinei centrale are fațada principală așezată direct în alinierea B-dului Caracal ; cuprinde în corpul principal sala de mașini și sala pentru acumulatori ; iar în avant-corp două etaje ; în parter un atelier pentru reparațiunile curente și un birou ; iar în etaj locuință pentru șeful usinei.

Sala de mașini e dimensionată așa că permite o circulațiune ușoară și de loc periculoasă împrejurul grupurilor electrogene. Eclerajul sălei de mașini este bine asigurat prin ferestrele mari.

În sala mașinilor sunt instalate două grupuri electrogene și este loc rezervat pentru un al treilea grup electrogen ; de asemenea grupul compensator sulvotor și tabloul de distribuțiune. În sală este montat o macara pentru 5000 kgr. greutate. Toate conductele de racord între mașini și tablou sunt constituite din cabluri izolate și sub plumb. Aceste cabluri precum și conductele pentru aducerea apei și evacuarea apei, conductele pentru petrol sunt așezate în canaluri speciale, așa că în interiorul salei de mașini nu va fi vizibil de cât conductorii servind la eclerajul usinei.

Clădirea e construită din cărămidă ; acoperișul salei de mașini e susținut prin ferme metalice Polonceau.

În curtea usinei este un rezervor din tablă de fer de o capacitate de 35 m. c. racordat la sala de mașini.

Apa pentru răcire e furnizată de un puț din apropiere, o pompă acționată de un electromotor de patru cai servește pentru aducerea apei; o a doua pompă servește ca rezervă. Evacuarea apelor se face în canalul existent pe Bulevard.

Tabloul principal de distribuțiune

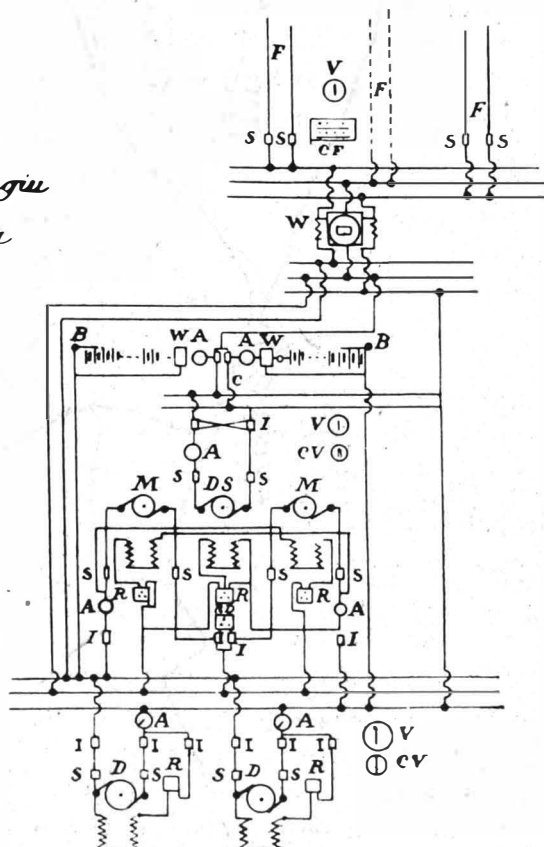
În sala mașinilor e montat tabloul de distribuțiune din marmoră albă, el cuprinde toate aparatele de măsură, control, reglajiu.

Schema

Legăturilor la tabloul principal de distribuțiune.

Legenda

- D.* *Dynam principal.*
- DS.* *Survoltor*
- M.* *Motor compensator*
- RD.* *Resistent de Demarajiu*
- R.* *Rheostat de reglajiu*
- A.* *Ampermetru*
- V.* *Voltmetru*
- CV.* *Comutator p. volt.*
- I.* *Interruptor*
- C.* *Comutator*
- S.* *Siguranță*
- W.* *Comptor d'energie.*
- CF.* *Comutator pentru firepilot.*
- B.* *Reductor pentru baterie.*
- F.* *Feederi.*



Am stabilit conexiunile așa ca toate manipulările de încărcare, descărcare, măsurătoare să se facă în mod simplu. Tabloul e așezat la 2 m. de la perete. Toate aparatele de măsură sunt de precisiune și pentru aceasta axele arătătorilor se razămă pe pietre prețioase pentru a evita frecările.

În special voltmetrul servind la măsurarea tensiunii în centrele de alimentare prin firele pilot, e de format mare cu gradațiuni de la 200—300 volți, așa că intervalul corespunzător unui volt are mai multe milimetre lungime, mărind ast-fel precisiunea lecturilor; iar ampermetrele sunt de sistem caloric, ca să nu poată fi influențat de cauze exterioare și să nu aibă magnetism remanent.

Canalisațiunea

Feederii

Precum se vede din schița alăturată am stabilit 4 centre de alimentare legate de usină prin feederi, de unde energia produsă la usină este distribuită în tot orașul; usina formează al 5-lea centru.

Am admis în calculul feederilor o pierdere maximă de 10% sub plină încărcare; iar pentru distribuitori am admis o pierdere maximă de 2%.

Tensiunea centrelor de alimentare e măsurată la usină cu ajutorul firelor piloți.

Având în vedere modul rapid cum crește consumațiunea în orașele unde se distribue energia electrică, am calculat ca atât feederii cât și distribuitorii ca să aibă capacitatea corespunzătoare waților instalați (pentru particulari 2000 lămpi cu incandescență, iar pentru ecleragiul străzilor 107 lămpi cu arc și 430 lămpi cu incandescență). Cu chipul acesta chiar după mai mulți ani, nu va fi nevoie, nici de a admite o pierdere mai mare în canalizațiune și nici nu va fi necesar de a remania canalizațiunea.

Cu conductori ast-fel dimensionați este eliminată posibilitatea că se vor produce fluctuațiuni vizibile în intensitatea luminoasă a focarelor.

Din punct de vedere a siguranței exploatărei, pentru a evita ruperea conductorilor sub încărcarea poleiului foarte abundent la noi, și din punct de vedere estetic, feederii constituind conductorii extremi sunt construiți din cabluri subterane. Aceste cabluri conțin 2 conductori isolați între ei pentru tensiunea normală de 500 volți;

conductorii sînt răsuciți împreună și înveliți cu o cămașă de plumb, și apoi acoperiți cu o armatură din 2 bande de fer zincat, iar armatura e înfășurată cu iută impregnată cu compound. Aceste cabluri mai conțin și firele pilot.

Cablurile pot suporta o tensiune dublă ca cea de exploatare. Cablurile sunt așezate la o adîncime de 1 metru într'un strat de nisip de 20 cm. grosime, servind la filtrarea apelor.

Având în vedere că la cablurile izolate conținând mai mulți conductori nu e permis pentru motiv de siguranță de a'i încărcă cu mai mult de 1,5 amperi pe milim. pătr. am admis această densitate în calculul cablurilor.

Încărcarea și dimensiunile celor 4 feederi sunt :

Feederul A transportă 16 kilowați, are 35 mm.²

„	B	„	62	„	„	70	„
„	C	„	25	„	„	50	„
„	D	„	10	„	„	10	„

Încărcarea feederilor se poate măsura, fără a produce vr'o întrerupere în alimentare.

Producțiunea totală a usinei, precum și cantitățile de energie furnisate și primite de baterie sunt controlate prin comptori de energie.

Cât privește de conductorul neutru a feederilor constituiți din cabluri armate, acesta e format din cablu de cupru neizolat pus direct în pămînt, avînd ca dimensiune jumătate din secțiunea conductorilor extremi.

Pentru eficacitatea reglajului și din punct de vedere a economiei de cupru, conductorul neutru e comun la diferite circuite, pe acolo pe unde a fost posibil.

Feederii sunt legați la un tablou special. Feederii de aceeași polaritate sunt reuiniți pe aceeași șină și protejați fie-care din cei extremi printr'un plumb de siguranță corespunzător încărcărei normale, făcînd excepție pentru conductorul neutru care e legat direct de șina neutră fără intermediarul plumburilor fusibile, de oare-ce nu trebuie intercalat în conductorul neutru plumb fusibil ori vr'un alt aparat.

Joncțiunea feederilor în centrele de alimentare cu rețeaua se face în chioșcuri de fer.

Corosiunea conductelor metalice vecine cu cablurile electrice

La punerea conductorului neutru neisolat direct în pământ, trebuie luat precauțiuni de a-l dimensiona în mod larg, căci în cursul timpului atât influențele electrolitice cât și cele chimice directe ale solului îi micșorează secțiunea.

Am fixat secțiunea conductorului neutru sub condițiunea de a evita corosiunea conductelor metalice ce s'ar afla în vecinătatea lor.

În adevăr, se împedică derivațiile prin conducte metalice, dacă diferența de potențial între partea firului neutru a feederului celui mai depărtat de usină și partea cea mai apropiată, nu este mai mare ca 7 volți.

Așa că admitând că diferența de încărcare între cele 2 punți va fi de 10% și mai admitând că această diferență de încărcare va fi de acelaș sens pretutindeni, adică admitând cazul cel mai defavorabil, că instalațiunea funcționează sub plină încărcare, diferența de potențial va fi mai mică de cât 7 volți.

La calcularea pierderii de tensiune în conductorul neutru a feederului celui mai depărtat de usină, e de ajuns de ținut seamă de dezechilibrul produs de consumațiunea abonaților; căci pentru ecleragiul public încărcarea este echilibrată pe ambele punți.

Reglajul tensiunii în centrele de alimentare.

Pentru a menține tensiunea constantă în centrele de alimentare, se întrebuințează două dispozitive principale.

În dispozitivul prin întrebuințarea survoltorilor (Booster), se menține tensiunea constantă în uzină, iar pierderea în canalizație se compensează cu ajutorul survoltorului, care sub acțiunea curentului principal produce forța electromotrice necesară, corespunzătoare tensiunii pierdute în canalizație.

Acest mijloc întrebuințat de americani este prea costisitor; de aceea întrebuințez dispozitivul uzitat în Europa, de a produce în uzină o tensiune superioară variabilă cu încărcarea rețelei, iar pentru menținerea unei tensiuni constante în centrele de alimentare, intercalez în fie-care din feederii extremi cei mai apropiați, rezistențe formate din bande de nikelină.

Rețeaua distribuitorilor și rețeaua pentru ecleragiul public.

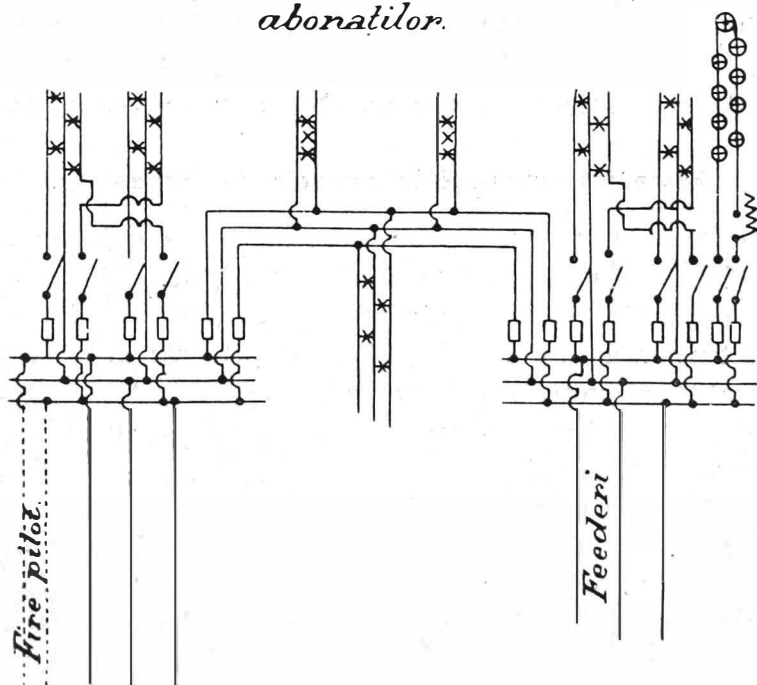
Pe 9 klm. de străzi, care sunt eclerate prin lămpi cu arc voltaic, se află și rețeaua distribuitorilor. Pentru aceleași motive ca pentru feederi, distribuitorii sunt formați din cabluri subterane armate, de aceeași constituțiune ca cablurile pentru feederi (bine înțeles fără fire pilot). De asemenea conductorii pentru lămpile cu arc sunt cabluri subterane. Numai rețeaua conductorilor pentru lămpile cu incandescență, destinate pentru iluminatul străzilor, este aeriană fiind constituită din sârmă de cupru neizolată, așezată pe stâlpi de lemn prin intermediul izolatoarelor.

Schema legăturilor cu centrele de alimentare.

*Iluminatul
stradelor cu
lămpi de in-
candescentă.*

*Iluminatul
abonaților.*

*Iluminatul stradelor
cu lămpi cu arc voltaic
și lămpi cu incandes-
centă.*



La întinderea acestor sârme, s'a ținut seamă de efectul variației de temperatură.

Din punct de vedere a siguranței mecanice, am întrebuințat ca secțiune minimă 10 mm. p. pentru conductori cari prezintă peste 250 v. diferență de potențial.

Neputând determina exact situațiunea lămpilor pentru abonații particulari, am admis în calculul distribuitorilor o distribuțiune uniformă a consumațiunei.

Racordările pentru abonați se vor face sub 220 volți pentru o instalațiune până la 10 lămpi; iar pentru instalațiuni mai mari racordarea se va face sub 440 v.

Instalațiunea interioară în case, se va face plecând de la comptor, în 2 ramificații sub 220 volți fie-care, cu totul îndepărtate una de alta, așa ca în nici o încăpere să nu fie conducte cari să prezinte o diferență de potențial mai mare ca 220 v.

La facerea racordărilor cu 3 conductori, trebuie luate măsuri pentru a evita fraudele ce s'ar putea comite de unii abonați. În adevăr, presupunând că dopurile de siguranță sunt înaintea comptorului și bransamentele după comptor, atunci dacă se scoate dopurile fusibile de pe un conductor extern, toate lămpile legate pe cealaltă punte pot arde în continuu și totuși comptorul nu va indica nici o consumațiune, căci în comptoarele de energie nu se introduce firul neutru.

Pentru ecleragiul public al stăzilor principale în lungime de 9 klm., sunt instalate 107 lămpi cu arc voltaic, legate în serii de câte 9 direct sub 440 v. Lămpile sunt așa grupate ca, după ora 12 noaptea, să se poată stinge o parte din lămpi, rămânând una aprinsă între două stinse. Aceste lămpi sunt suspendate la 7,5 metri înălțime deasupra solului, de candelabre de oțel „Mannesmann“ și așezate alternativ pe dreapta și stânga trotoarelor.

Pentru străzile mai puțin principale sunt instalate, la 3 metri înălțime deasupra solului, lămpi cu incandescență, în număr de 430 în circuite, ce se ramifică din cele 4 centre de alimentare. Aceste lămpi sunt distribuite în serii, așa ca ambele punți să fie echilibrate; legăturile în chioșcuri sunt așa făcute, că după ora 12 noaptea, când se stinge o parte din lămpile cu incandescență, echilibrul să fie menținut.

Pentru cele 4 centre de alimentare sunt instalate 4 chioșcuri de fer în care sunt montate tablourile secundare, conținând șinele

de cupru, rezistențele adiționale, siguranțele și întreruptorii necesari pentru ca toate manipulările de aprindere, stingere, verificare să se poată face în mod rapid.

Circuitele aeriane ale lămpilor cu incandescență sunt protejate prin parafulgeri eficaci, având legătura la pământ perfect conductrice și neinductivă.

V. DELESCU

Inginer-electrician

Extrase din reviste streine

Căile Ferate

Teoria și practica căilor ferate viitoare de Schlüssell în *Bulletin de la Société des Ingénieurs civils de France*.

Autorul studiază întâi deformațiunile permanente ale deosebitelor elemente constituind calea: șine, eclise, traverse și balast și utilizează spre acest scop diagramele din lucrarea d-lui G. Cuénot asupra deformării căii.

În urmă condițiunile ce trebuie să îndeplinească pentru ca să existe numai deformări elastice.

Sporirea greutatei șinei pe metru linear contribuie la micșorarea deformațiunilor permanente, dar lungimea șinei intervenind și ea în acelaș sens; greutatea pe metru linear nu poate fi mult crescută tocmai din cauza dificultății de a manevra cu șini grele și lungi.

Insistă asupra influenței burajului balastului, care împiedică *mai mult de cât rigiditatea șinelor și traverselor lăsarea punctelor de reazim* și arată că burajul trebuie făcut adânc și departe de muchea exterioară, adică concentrat sub punctele de reazim, transversal, asigurând o mai largă repartiție a sarcinilor dar n'are nici o influență asupra îndesărilor unitare.

Burajul trebuie să fie executat simetric în raport cu axa căii și pe o întindere care să nu ceară o traversă mai lungă de 2.30, alt cum n'ar fi rigidă.

În ceea-ce privește deformațiunile orizontale sub diferitele acțiuni ale roatelor vehiculului, autorul arată că aderenți naturali între șini și traversă provocați de sarcini verticali precum și aceea determinată de strângerea tirfonului este insuficientă a le împiedica.

Calitatea balastului nu s'ar putea ameliora întru cât materialul

disponibil se impune și singura soluție este a mări suprafața de rezim a traversei pe balast.

După ce examinează deosebitele mișcări ce se produc în cale, culătorirea șinelor, supralărgirea în curbe, scurtarea în aliniament și loviturile la rosturile șinelor, precum și mijloacele întrebuințate de marile companii de căi ferate, anume sporirea greutatei șinei, plăci sub șine, traverse-jumele la rosturi, pana Barberot, tălpi elastice, cale de fer etc. pentru a împiedica acele mișcări, d-l Schlüssel arată rezultatele nemulțumitoare și încheie :

Nu se va putea realiza o cale având numai deformațiuni elastice de cât prin o *legare mai intimă* a elementelor constitutive și înlocuirea maselor independente a șinelor, traverselor și balastului prin o *masă unică și totală* a acestor trei elemente.

Edilitate. *)

Filtrele orașului Magdeburg. — D-l Stadthaurat Peters face o dare de seamă în „technisches Gemeindeblatt“ No. 14 din 20 Oct. asupra lucrărilor din nou făcute în Magdeburg pentru îmbunătățirea filtrațiunei apelor din Elba cu care e alimentat orașul. Sistemul *Puech* de filtrațiune, întrebuințat azi în Magdeburg, funcționează de mai multă vreme la Ivry și Suresnes pentru filtrarea a o parte din apele cu care e alimentat Parisul. Cu acest prilej, sistemul, care în Franța și-a găsit întrebuințarea deja în mai multe localități cu succes, își găsește aplicațiunea și în Germania, aducându-se ast-fel încă o dovadă mai mult despre eficacitatea lui.

După cum spuneam în No. trecut, sistemul acesta de filtrațiune sprijină pe principiul de a sili apele de filtrat mai întâi la o prealabilă antefiltrațiune prin filtre de pietriș grosolan și cu iuțeli mari. În felul acesta apa își leapădă materialele în suspensie și o parte din bacterii înainte de a veni la filtrele de nisip obișnuite și cu iuțeli mici de filtrațiune. Antefiltrațiunea are drept scop principal de a apăra filtrul adevărat de o murdărire prea repede și deci cu un asemenea procedeu curățirea filtrului propriu-zis, are loc mult mai rar. Instalațiunea de la Magdeburg se compune din șase filtre așezate în amfiteatru. Dintre acestea cele de sus patru sunt antefiltre din pietriș grosolan și lucrând cu iuțeli mari; acestui sistem

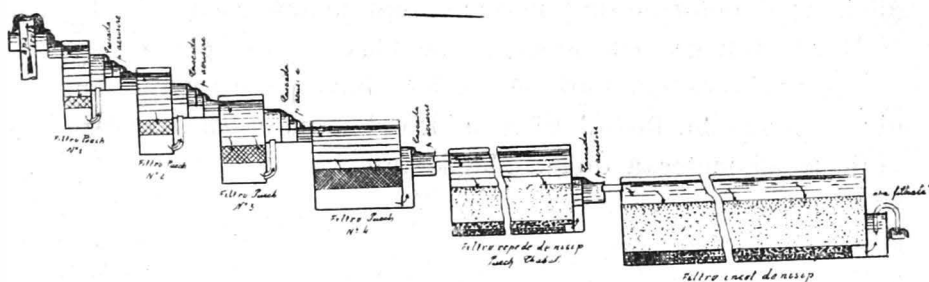
*) Comunicate de d-l I. POPESCU, inginer.

de antefiltre și mai jos îi urmează în amfiteatru un filtru din nisip mai mare — un filtru repede Puech-Chabal — și în sfârșit jos vine filtrul de nisip, adevăratul filtru cu filtrațiunea înceată.

Materialul de antefiltrațiune are dimensiuni mai mari în filtrul cel mai deasupra și e de dimensiuni mereu descrescânde în seria de filtre următoare.

Se înțelege, că cu cât materialul pe filtrațiune într'un filtru, e mai mărunț, cu atât iuțea de filtrare scade scade în acel filtru, și de aceea se și explică pentru ce cele patru antefiltre au în serie de sus în jos dimensiuni mereu crescânde (vezi figura).

Schema filtrelor din Nagzburg



Intre fie-care două elemente din seria de filtre, apa în trecerea sa dintr'un filtru în altul cade în cascadă, înlesnindu-se ast-fel o energetică aerisire și deci permițând ca lumina și aerul să poată lucra cu putere asupra bacteriilor ce mai sunt în apă.

Din filtrul No. 4, apa cade în cascadă în filtrul repede Puech-Chabal, de dimensiuni mai mari, care e format din nisip grăunțos și care razimă pe un pat drenant de pietriș, sub care se găsește colectorul, care adună apa filtrată; apa trece din filtru în colector prin găuri prevăzute pe fundul de cărămidă al filtrului.

Iuțea de filtrare a apei în acest filtru repede este de 50 cm. pe oră, adică de 12 m. c. pe zi.

Din acest filtru apa trece în cascadă în filtrul mai mare de nisip fin cu iuțea mică și în care se petrece adevăratul și ultimul proces mecanic, chimic și bacteriologic de filtrare a apei. Iuțea în acest filtru este aceea obișnuită și admisă în Germania de 10 cm. pe oră, adică de 2.4 m.³ pe zi. În felul acesta pentru debitul de 45.000 m³ de apă care se cere în oraș, corespunde pentru filtru o suprafață de 18.750 m.².

Instalațiunea mai are pentru antefiltrele Puech o suprafață de 2100 m² și pentru filtrul repede Puech-Chabal o suprafață de 4.000 m.².

E de notat că instalația Magdeburg avea deja filtrul de nisip în mărime trebuitoare, și că în urmă ea s'a complectat adăogându-i-se seria de cele-lalte cinci filtre mai sus amintite ; în acest chip în timpul dintre două curățiri succesive ale acestui filtru se filtrează azi 1.000 m³ pe m.

Filtrele de pietriș grosolan Puech sunt la Magdeburg dreptunghiulare.

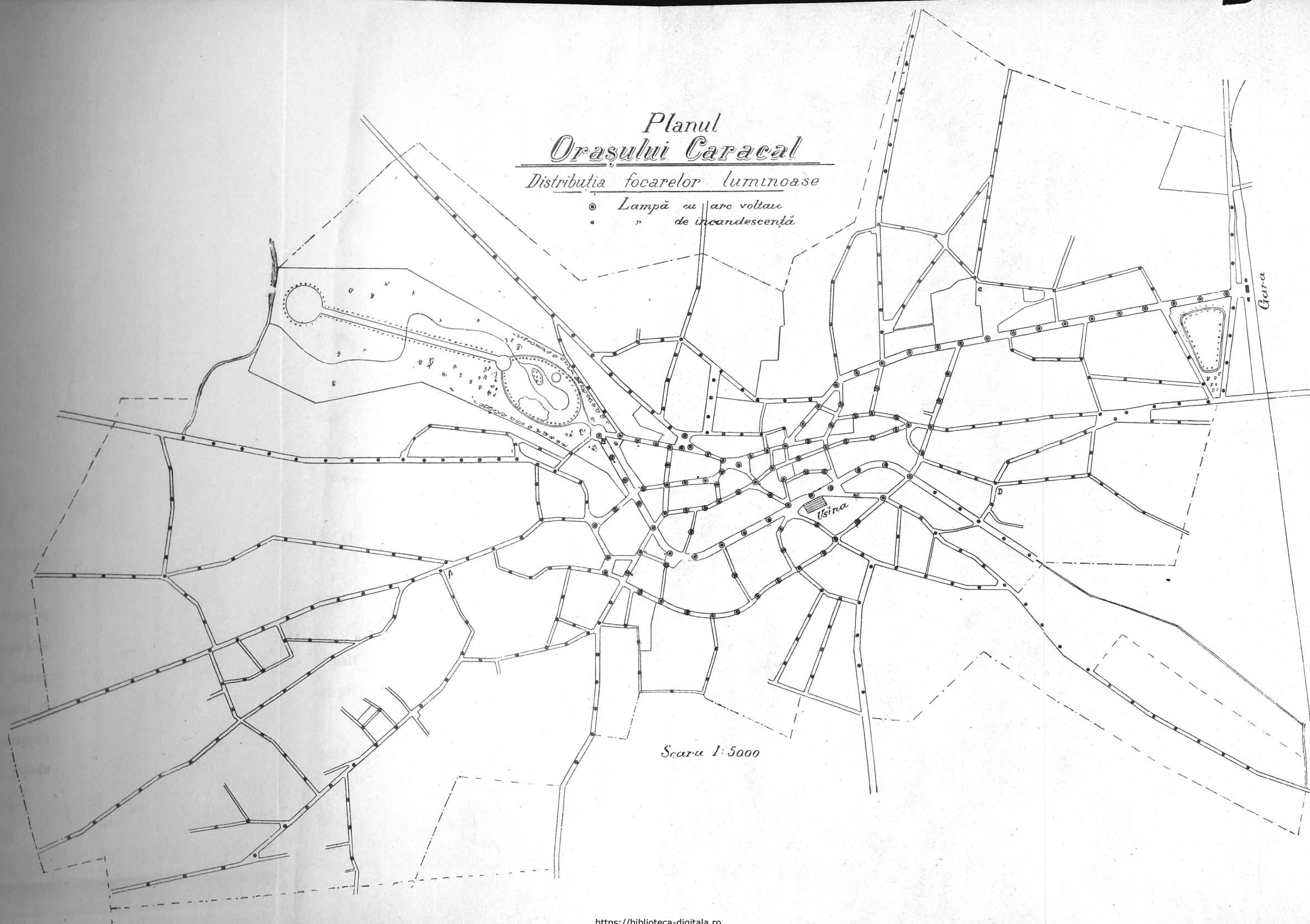
În timpul antifiltrațiunii apei, materialele în suspensiune și bacterii din apă se depun într'un strat la suprafață, care trebuie din când în când curățit. Pentru acest scop, se introduce aer comprimat în sânul filtrului, care ajutat de un puternic curent de apă spală radical filtrul.

După cum se vede instalația de filtre e descoperită.

Sistemul acesta de filtre dă rezultate bune pentru filtrarea apelor relativ încărcate din fluviul Elba, aducând o mare îmbunătățire apei cu care se alimentează orașul Magdeburg.

Planul
Orasului Caracal
Distributia focarelor luminoase

- Lampă cu arc voltaic
• " de incandescență



MINISTERUL LUCRĂRILOR PUBLICE

DIRECȚIUNEA SERVICIULUI HIDRAULIC

HARTA HIDROGRAFICA

Pe ziua de 25/ Iulie Anul 1908
/ 7 August -

NOTE

Dunărea. — In România Seacă la Severin, Calafat,
Bechet și Turnu-Măgurele; — Staționează la
Giurgiu; iar în celelalte porturi seacă. —

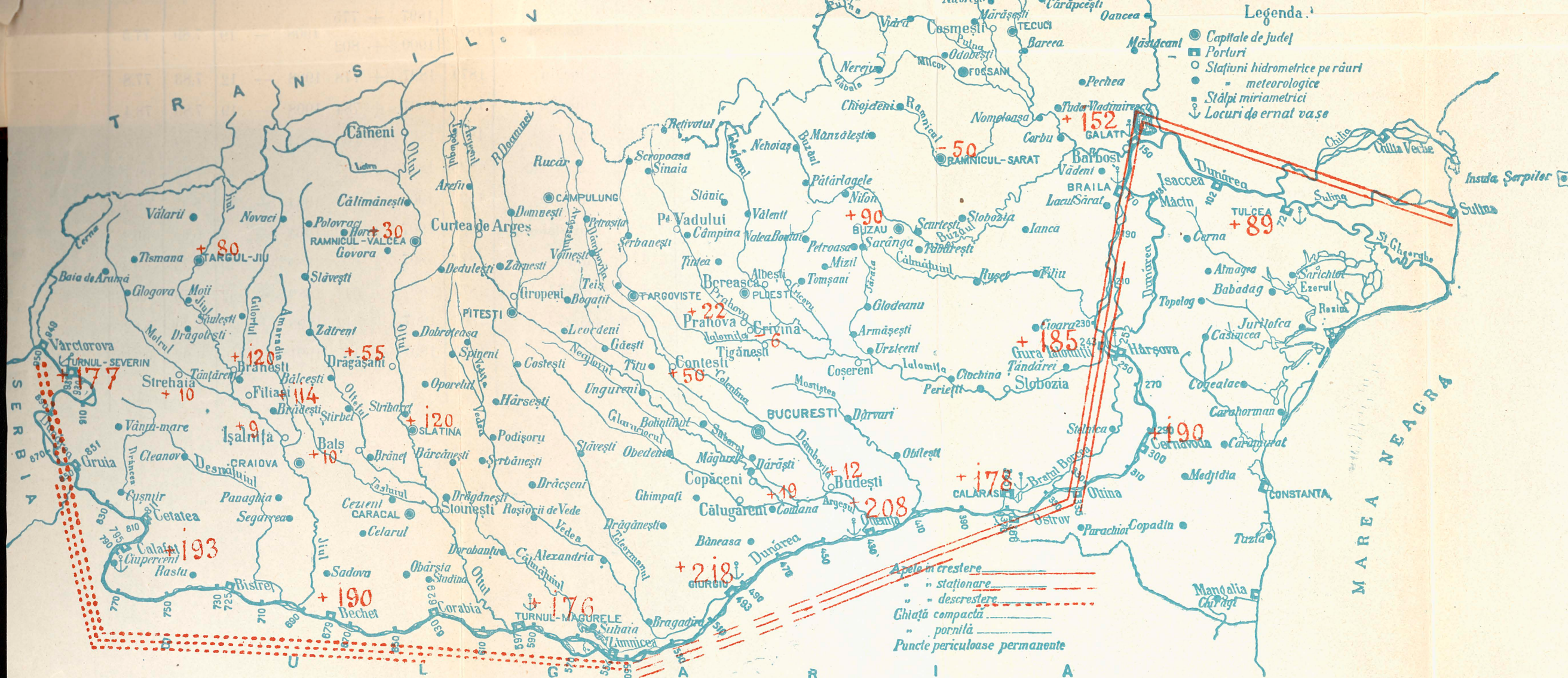
In Austro-Ungaria: (La 5 August st. n.)

la Passau + 206, la Viena - 62

la Buda-Pesta + 176 la Mohacs + 218

la Bazias + 177

Râurile. — Cotele sunt observate în ziua de 23 Iulie st. v.



TABLOU

De geamandurele așezate pe Dunăre în punctele periculoase și localitățile dificile
navigațiunii, cu pozițiunea lor kilometrică, în anul 1908.

Geamandurele					ARATAREA LOCALITAȚILOR	Pozițiunea kilometrică	Adâncimea minimă pe canal în decim.
No. curent	Puncte dificile						
	Raze	Neagra	Neagra-alba	Neagra-Roșie			
1	-	-	-	-	La punctul Popa	178-179	178
2	1	-	-	-	Apostolu-Taula	205-206	205
3	1	1	-	-	Gura-Gârliței	225-227	225
4	-	-	1	-	Anafere	231-232	231
5	1	-	-	-	Vadu-Oii	236-238	236
6	1	-	-	-	Piua-Pietri	245	245
7	5	-	-	-	Balaban-Topa u	268-276	268
8	1	-	-	-	Baltagi	285-287	285
9	-	-	-	-	Cernavoda	300-302	300
10	1	-	-	-	Fermecatu	321-322	321
11	2	1	-	-	Mârleanu	326-328	326
12	1	2	-	-	Oltina	338-340	338
13	2	-	-	-	Cara-Gheorghe	344-346	344
14	2	-	-	-	Armanca	350-353	350
15	1	1	-	-	Ostrovu	367-368	367
16	1	-	-	-	Tartarița	386-387	386
17	1	-	-	-	Popina	399-400	399
18	3	2	-	-	Albina	410-414	410
19	1	2	-	-	Cusuia	421-323	421
20	2	-	-	-	Greaca	432-435	432
21	1	2	-	-	Cetatea-Veche	458-462	458
22	1	-	-	-	Oreava	465-466	465
23	2	1	-	-	Tabanu	469-471	469
24	3	4	-	-	Gostin-Marotin	475-479	475
25	1	-	-	-	Pas'ramagiu	492-493	492
26	1	1	-	-	Rusciuk-Ramadan	493-494	493
27	2	-	-	-	Cartofi	497-499	497
28	1	1	-	-	Cama Dinu	511-512	511
29	2	1	-	-	Batinu	521-525	521
30	1	1	-	-	Pietrosani	525-531	525
31	2	3	-	-	Gasca	536-539	536
32	2	-	-	-	Vardinu	546-549	546
33	1	-	-	-	Zimnicea	553-554	553
34	1	4	-	-	Conduru-Dunăvița	559-565	559
35	2	2	-	-	Ceai-Tope	565-569	565
36	2	2	1	-	Berzina	572-575	572
37	2	4	-	-	Pavlova-Cioroiu	582-589	582
38	1	-	-	-	Flămânda	590-591	590
39	4	1	-	-	Samovid	607-613	607
40	1	2	-	-	Cerclariu-Plopi	615-617	615
41	1	-	-	1	Garcovu	622-625	622
42	1	2	-	-	Corabia	630-632	630
43	2	1	-	-	Beșikioi-Orlea	642-643	642
44	1	2	1	-	Papădia	667-669	667
45	3	-	-	-	Maste	669-672	669
46	2	-	-	1	Copanța	691-699	691
47	1	2	-	-	Pichetu Cetatea	714-717	714
48	2	-	-	-	Tibru-Palanca	720-723	720
49	0	-	-	1	Bistret	725-727	725
50	1	1	-	1	Leova	738-740	738
51	1	-	-	-	Lom-Palanca	745-746	745
52	2	2	-	-	Ursoaia sau Nebuna	751-754	751
53	2	1	-	-	Caluda	759-761	759
54	2	-	-	-	Dessa	763-768	763
55	1	-	-	-	Cifta-Ada	778-779	778
56	1	-	-	-	Hunia-Lunga	803	803
57	1	-	-	-	Pietrișu	807-808	807
58	-	-	-	-	Cetatea	-	-
59	2	2	-	-	Iassen	819-822	819
60	1	-	-	-	Isvorul-Frumos	879-880	879
61	1	-	-	-	Vrancea	899-900	899
62	-	1	-	-	Simian	926-927	926

Adâncimea minimă a șenalului navigabil între porturi

	In decimetri
1. Intre Braila și Gura Ialomiței	5.0
2. » Gura Ialomiței și Cernavoda	4.0
3. » Cernavoda și Gura Borceli	4.6
4. » Ottenita și Giurgiu	5.0
5. » Ottenita și Giurgiu	4.9
6. » Giurgiu și Zimnicea	4.7
7. » Zimnicea și Turnu-Măgurele	3.8
8. » Turnu-Măgurele și Corabia	4.6
9. » Corabia și Bechet	4.2
10. » Bechet și Bistret	4.4
11. » Bistret și Calafat	3.4
12. » Calafat și Cetatea	6.1
13. » Cetatea și Gruia	4.9
14. » Gruia și Severin	6.0

Observațiuni

EXPLICATIUNI

În fiecare localitate, diferența între etaj și apele cele mai mari s'a împărțit în 10 grade (hidrograde).

Hidrogradele sunt indicate prin numărul liniilor paralele roșii, trase d'alungul râului, așa că numărul liniilor indică înălțimea apelor.

Fiecare linie roșie de pe hartă, reprezintă un grad din creșterea apei, astfel că o linie însemnează apă mică, iar 10 linii apa cea mai mare.

Fracțiunile mai mari de o jumătate hidrograd sunt indicate pe hartă prin linii ce reprezintă grade întregi.

Pentru a deosebi mai ușor numărul gradelor, apele mai înalte de 5 grade se însemnează prin linii mai groase. Înălțimea apelor peste 10 grade se indică prin linii ondulate, trase pe lângă cele 10 linii drepte.

Apele în creștere se indică cu linii continue, cele staționare cu linii întrerupte, iar cele în scădere cu linii punctate.

Liniile perpendiculare (curmeziș) celor care indică gradele, reprezintă ghiața compactă, iar săgețile ghiața pornită (sloi).

Numerele roșii arabe reprezintă cotele apelor în centimetri în raport cu etiajul.

Numerele arabe scrise în cercuri roșii, pe lângă râuri, indică grosimea gheței în centimetri.

Între Severin și Brăila pe Dunăre, în punctele mai dificile navigațiunii, se așază în timpul apelor mici semnale plutitoare (geamandure) de fier, care indică șenalul navigabil. Acestea au culoarea neagră, când șenalul este între ele și malul stâng și roșie, când șenalul este între ele și malul drept. Geamandurile vopsite jumătate roșu, jumătate negru, puse la separarea a două brațe, indică posibilitatea navigațiunii pe ambele brațe. Punctele periculoase sunt însemnate prin semnale plutitoare colorate parte alb și parte negru. Localitatea și poziția lor kilometrică se indică la timp într'un tablou în față.

Distanțele pe Dunăre s'au indicat din 20 în 20 kilometri, dela Galați (Km. 150) până la Vârciorova (Km. 949).

Locurile unde pot ernă vasele s'au indicat cu semnul ⚓.

TABLOUL

Cotelor celor mai mari și celor mai mici ale Dunării.

Distanța dela Sulina	Stațiunile hidrometrice	Anul dela care s'au început obser- vațiunile	Cotele apelor mari și mici în raport cu etiajul				Variațiunea nivelului metri	Valoarea hidrogradelor cm.
			Apele cele mai mari		Apele cele mai mici			
			Anul	Cota cm.	Anul	Cota cm.		
931	T.-Severin	1879	1897	+ 824	1893	— 111	9.35	82.4
851	Gruia	1899	1907	+ 729	1901	— 84	8.10	72.6
811	Cetatea	1899	1907	+ 685	1902	— 29	7.14	68.5
795	Calafat	1879	1897	+ 735	1902	— 73	8.08	73.5
725	Bistreț	1899	1907	+ 610	1902	— 101	7.21	61.0
679	Bechet	1880	1897	+ 653	1901	— 78	7.31	65.3
629	Corabia	1879	1897	+ 711	1902	— 35	7.46	71.1
597	T.-Măgurele	1879	1897	+ 667	1879	— 22	7.76	75.4
			1881	+ 679	1893	— 15		
			1900	+ 754				
			1897	+ 775				
554	Zimnicea	1879	1900	+ 802	1908	— 19	7.89	77.5
493	Giurgiu	1879	1897	+ 778	1908	— 12	7.83	77.8
430	Oltenița	1879	1897	+ 784	1908	— 19	7.89	78.4
345	Călărași	1879	1897	+ 766	1904	— 3	7.69	76.6
300	Cernavoda	1896	1897	+ 697	1904	— 11	7.04	69.7
252	Hârșova	1899	1907	+ 683	1904	— 14	6.97	68.3
243	Gura-Ialomiței	1898	1907	+ 662	1904	— 3	6.65	66.2
170	Brăila	1874	1897	+ 693	1889	— 40	7.33	69.3
150	Galați	1873	1897	+ 644	1889	— 32	6.76	64.4
102	Isaccea	1896	1897	+ 542	1898	+ 3	5.39	54.2
72	Tulcea	1879	1897	+ 477	1901	— 16	4.92	47.7

BULETINUL SOCIETĂȚII POLITECNICE

PARTEA TECNICĂ

Adunarea generală de la 15 Decembrie 1907

Ședința se deschide la ora 9 seara presidând d-l Vice-Președinte *Casimir*.

Se citește sumarul Adunării generale și se aprobă.

D-l Secretar *Teodor* dă citire dărei de seară a mersului Societății în cursul anului 1907.

D-l *Casier Popescu* citește darea de seamă a situațiunei financiare a Societății pe anul 1907.

Adunarea aprobă ambele dări de seamă, dând descărcare Comitetului de gestiunea sa pe anul 1907.

Vice-Președintele *Casimir* anunțând că la ordinea zilei este și alegerea definitivă a 7 membri în Comitet, citește o scrisoare a d-lui *Văsescu*, scrisoare prin care arată că d-sa nu candidează pentru Comitet și roagă a nu se ține în seamă voturile ce va obține.

Se ia act de cererea d-lui *Văsescu*.

D-l *Duperréx* cerând cuvântul spune că mai mulți membri între cari și d-sa au pierdut buletinele de vot trimise de Societate, alții nici nu le-au primit fiind rătăcite probabil de poștă. Se întreabă în acest caz cum vor putea vota acești membri?

D-l Vice-Președinte *Casimir* spune că conform statutelor, buletine de vot s'au trimis la toți membrii Societății, iar imprimarele rămase s'au distrus, ast-fel că ne mai existând nici un buletin, nu se poate face nimic în acest caz.

D-l *I. Ionescu*, cerând cuvântul citește Procesul-Verbal al ședinței Comitetului din Decembrie 1902 când s'a anulat o alegere pentru neregularități cu buletinele, d-sa a propus atunci stampilarea buletinelor lucru care a rămas în uz, și de a nu se da buletine suplimentare de cât celor prezenți la vot; a constatat însă și cunoaște

cazuri pozitive că aceste noi buletine permite să voteze de două ori aceeași persoană : buletinele trimise la domiciliu se expediază pe numele unor membri absenți sau care se știe că nu se interesează de Societate, iar la Societate se votează din nou, actualmente chiar s'a constatat că Circulara trimisă a fost înapoiată de poștă de la 3 membri cu mențiunea că „*adresantul este în străinătate*“, pe când buletinul expedit cam în acelaș timp nu a venit înapoi. Ce s'a făcut cu el? Anul acesta înainte de imprimarea buletinelor au venit unii membri să ceară Intendentului să le dea mai multe buletine și plicuri, când statutele spune clar că : *Buletinele trimise membrilor vor servi la votare, „iar nu cele luate de la Societate“*. Pentru demnitatea Societății asemeni nereguli nu trebuesc să se producă, intrarea în Comitet trebuie să fie rezultatul încrederei celor ce se ocupă de interesele Societății, iar nu a unor combinațiuni electorale.

S'a spus că poșta perde buletine și că atunci un membru este lipsit de dreptul de a vota. Nu știe ca un asemenea cas să se fi produs ; știe însă altele : mulți când primesc buletinele le rup și le aruncă la coș când nu se văd pe listă sau prea jos clasificați, iar când un prieten vine și-i solicită votul, adună peticile și le lipește, cum este cazul unui plic depus acuma, sau dacă nu mai găsește peticile, vine și pretinde să i se dea altul. Alții nu-și comunică schimbările de adrese, având pretenția că biuroul să le cunoască toate domiciliile și deplasările în țară sau străinătate, citează cazul unui membru, prezent la adunare care i-a reclamat că n'a primit buletinul pe care l'a întrebat unde stă, căruia i-a spus că buletinul s'a trimis unde sta în Ianuarie și care ducându-se repede cu birja acolo, l'a găsit și l'a depus în urnă ; iată că nici biuroul nici poșta nu-i de vină !

D-l *Ionescu* spune că, anul acesta s'a ocupat în special cu stampilarea și expedierea buletinelor, și 'și-ia întreaga răspundere a acestei operațiuni, că s'a trimis tuturor pe adresele ce le aveau date la Societate, nefiind obligat prin nimic să le știe pe cele rămase ne comunicate, iar după ce s'a trimis tutulor, a dat foc la toate buletinele rămase pentru ca nu Intendentul sau Comptabilul amenințați de unii să le dea buletine. S'a aplicat ast-fel în mod strict dispozițiunile din Statute.

D-l *Z. Cristodorescu*, spune că întru cât Biuroul Societății, bănuiește buna credință a celor ce cer buletine noi și îi acuză de nereguli, le este permis și d-lor să bănuiească că d-l Secretar a trimis

buletine la cari a crezut de cuviință și ast-fel alegerea poate fi contestată.

D-l *I. Ionescu*, spune că a lucrat cum cere statutele și cum 'i-a dictat conștiința și că nu are pretenția să creadă că va putea câștiga vre-odată încrederea tuturilor. Faptul că se găsește de 8 ani în comitet ca Secretar al lui, îi dovedește că are încrederea unei mari părți din membrii societății cum se ocupă de interesele ei superioare și nesocotește neîncrederea unora cari urmăresc interese de ordin inferior sau ridicarea lor personală prin prezența în comitet. Adunarea generală poate decide or cum va crede de cuviință, d-sa rămâne cu convingerea că 'și-a făcut datoria față de Societate și în această împrejurare.

D-l Vice-Președinte *Casimir* spune că d-l *Z. Cristodorescu* se va convinge repede că s'au trimis buletine la toți, căci anul acesta când d-sa bănuiește că nu s'a trimes tuturilor, au venit mult mai multe voturi ca în alți ani când se lăsa nu numai buletinele, dar și urna la dispozițiunea membrilor. Discuția se încheie, și se procedează apoi la despuerea scrutinului.

Rezultatul este următorul :

Votanți 229.

Voturi anulate . . 2.

Au întrunit cel mai mare număr de voturi și au fost proclamați membri ai comitetului pe un period de 3 ani următorii domni :

Cantacuzino I. Gh. 148 voturi

Balaban E. 142 „

Ionescu I. 130 „

Gallea M. }

Gheorghiu Șt. } 124 „

Constantinescu Gh. 119 „

Saligny M. 96 „

Au mai întrunit voturi în ordinea numărului obținut următorii domni : *Stratilesco, Cristodorescu Z., Eremia T., Răileanu, N. Georgescu, Dragu, Brucner, Panait Grigorescu C., Pop Aurel, Lintescu, Vardala, Țarca Ghuță, Balasinovici, Pleșoianu, Cair, Steriean I., P. Zahariade, Arsenescu, Bălleanu, Capriel D., E. Duperrex și Grigorescu Tr.*

Ședința se ridică la ora 11¹/₂.

Președinte, *I. G. Cantacuzino.*

Secretar, *I. D. Teodor.*

Sedința comitetului de la 30 Octombrie 1908

Sedința se deschide la ora 9¹/₂, seara sub președinția d-lui Președinte *Cantacuzino*. Sunt prezenți d-nii *Gheorghiu*, *Ioachimescu*, *Ionescu*, *Pangrati*, *Popescu* și *Teodor*.

Se citește sumarul ședinței comitetului de la 21 Iunie 1908 și se aprobă.

Trecându-se la ordinea zilei, se admit ca membri noi d-nii *Ev. Gr. Nuni*, *Emil Nițescu*, *Victor Stoica*, *Virgil Dessila*, *Traian Lalescu*, *Eng. Neculcea* și *I. Th. Alexandrescu*.

Se resping demisiunile din Societate ale d-lor membri *Al. Ștefănescu*, *M. Wegener* și *M. A. Grama*.

Se decide a se radia următorii membri întârziați cu plata cotizațiilor: *El. Varon*, *N. Bălănescu*, *Al. Brătășanu* și *P. Teodoru*.

D-l casier *Popescu* comunică că scoțându-se de la Casa de Depuneri toate efectele Societății aflate acolo, s'a constatat că trei titluri de rentă a 1.000 lei unul, probabil din proastă conservare, au parte din cupoane deteriorate astfel că nu se poate citi pe ele cu ușurință numărul, din care cauză Ministerul de Finanțe a refuzat achitarea lor. Până se va lichida această chestiune, d-l casier va păstra în casa Societății efectele menționate iar d-l președinte se oferă a interveni d-sa la Minister pentru achitarea cupoanelor deteriorate.

D-l casier *Popescu* propune a se face o uniformă celui mai vechiu din servitorii Societății, ceia ce comitetul aprobă.

D-l președinte face cunoscut comitetului că d-l *C. Olănescu*, ca moștenitor al decedatului său frate *Gr. Olănescu*, a oferit Societății biblioteca acestuia, de circa 4.000 volume, între cari colecția completă a Monitorului Oficial de la început.

Comitetul delegă biurul să mulțumească d-lui *Olănescu* pentru această prețioasă ofrandă și aprobă, după propunerea d-lui pre-

ședinte, să se comande, pentru această bibliotecă, o mobilă anume pe care să se arate că volumele sunt dăruite de către d-l *C. Olănescu*.

D-l casier prezintă apoi situația financiară a Societății la sfârșitul lunii Octombrie, din care se constată că la venituri s'au întrecut deja prevederile pe tot anul iar cheltuelile sunt mai mici de cât prevederile budgetului. Comitetul ia act, cu mulțumire, de starea financiară excelentă a Societății.

În privința contractului încheiat cu proprietara localului Societății, în urma explicațiilor date de d-l casier, comitetul decide a se renunța la inventarul de starea în care s'a primit clădirea, cu condițiunea ca proprietara să dea o declarație că nu va avea nici o pretențiune de reparațiuni când se va muta Societatea noastră sau la expirarea contractului.

Ședința se ridică la ora 11.

Aprobată în ședința din 27 Noembrie 1908.

Președinte, I. G. Cantacuzino

Secretar, I. D. Teodor

Ședința eomitetului de la 27 Noembrie 1908

Ședința se deschide la ora 9 seara, sub președinția d-lui vice-președinte *Casimir*. Iau parte la ședință d-nii membri *Constantinescu, Gallea, Gheorghiu, Hârjău, Ioachimescu, Ionescu, Popescu* și *Teodor*.

Se citește sumarul ședinței de la 30 Octombrie și se aprobă.

Trecându-se la ordinea zilei, Comitetul primește demisiunea din Societate a d-lui *Al. Ștefănescu*, care și-a reînnoit-o printr'o scrisoare adresată Societății.

Se admit ca membri noi d-nii *Christea Constantin, Căpitan Jijie A., A. Theodoroff, Mircea Radu* și *Al. Alexandrescu*.

Se decide apoi ca banchetul anual al Societății să aibă loc în seara de 5 Decembrie, însărcinându-se d-l casier *Popescu* cu organizarea lui.

Se mai hotărăște apoi să se convoace o adunare generală, în ziua de 7 Decembrie, pentru votarea de membri noi și pentru alegerea pregătitoare a 8 membri în comitet în locul d-lor *Cottescu, Râmniceanu, Radu, Zanne, Casimir, Voiculescu* și *Teodor* al căror mandat expiră în anul acesta, și în locul d-lui *C. Răileanu* ales de Comitet, în timpul anului, în locul d-lui *T. Constantinescu* demisionat.

Ne mai fiind nimic la ordinea zilei, ședința se ridică la ora 10. Aprobată în ședința din 1 Decembrie 1908.

Vice-Președinte, Casimir

Secretar, I. D. Teodor

Alimentarea Capitalei cu apă subterană de la Ulmi

(BASINUL ARGEȘULUI)

(Urmare)

Conductele de aspirațiune

Puțurile sunt legate cu conducta principală de aspirațiune prin conducte secundare, de diametru variând de la 100—150 mm., și anume puțurile de 150 mm. fiind unite mai întâi în grupe de câte 4, iar celelalte în modt izolat (vezi planul).

Pe fie-care ramificațiune este așezat un robinet-vană de 150 mm., care permite la nevoie închiderea unei grupe întregi sau a unui puț izolat.

Linia conductei se află așezată paralel și la Sud-Est de linia puțurilor, de care este depărtată, la captarea I, cu 10 m.; la captarea II pentru motive economice această depărtare s'a redus la 6 metri.

Uzina de pompare, situată pe la mijlocul captărei, primește cele 2 brațe ale conductei principale, unul dinspre Vest, de la Răstoaca, având o lungime de 3.500 m., altul din spre Est, de la Ciorogârla, de o lungime de 2.900 m. (vezi planul).

Adâncimea sub sol a conductelor de aspirațiune este în general de vre-o 3 m., axa conductelor principale fiind fixată în uzină la cota +107.00 și aproape la acelaș nivel cu apele subterane d'înainte de pompare; înălțimea de aspirațiune urmează să fie deci aproape egală cu depresiunea dată de pompare, ast-fel că chiar la o depresiune de 7 m. pompele centrifuge ar lucra în condițiuni satisfăcătoare. Alegerea unei cote mai superioare pentru axa conductelor ar fi mărit înălțimea de aspirațiune a pompelor, rezultată la depresiunea maximă, influențând ast-fel asupra bunului rendament al pompelor; o adâncime mai mare, din contră, ar fi scumpit lucrarea în mod

inutil, atât prin sporirea terasamentelor și adâncirea fundațiilor la uzină, cât și prin importanța epuismențelor în timpul pozei, într-o dată deja la cotele admise nivelul primitiv al apelor subterane trecea în unele puncte peste conductă; de alt-fel și pentru accesul ușor al acesteia în caz de reparație, adâncimea de 3 m. nu trebuia în general întrecută; de aceea chiar la aripa de Est (Captarea II), unde terenul se ridică simțitor deasupra terenului din vale al Captării I, s'a executat o tranșee cu fundul de 6 m. și la cota de +109.50, care să înlesnească accesul în caz de trebuință la conductele de aspirațiune principale și secundare; la încrucișarea drumului Ulmi-Ornești, pe o lungime de 100 m., unde nu se putea admite o tranșee din cauza drumului și satului, conducta principală s'a așezat în tunel (vezi planul).

Cota axei conductei fiind fixată la uzină, după cum s'a spus, la +107.00, cele 2 brațe ale ei de la Răstoaca și Ciorogârla s'au așezat în o rampă de 1/8000 în spre această cotă din uzină, pentru a se înlesni, în timpul funcționării, antrenarea aerului în spre pompe.

La calculul conductei principale de aspirațiune, în baza debitului maxim admis al puțurilor de 40.000 m³ total în 24 ore, s'a socotit la brațul Vest o pierdere de sarcine de 0,6"/₁₀₀ pentru primul kilometru de lângă uzină și de 0,4"/₁₀₀ pentru rest; la brațul Est s'a adoptat o pantă hidraulică de 0,65"/₁₀₀ pentru primul kilometru și de 0,5"/₁₀₀ pentru rest; astfel în ipoteza calculului, pierdere totală de sarcine pentru firele de apă ce vin de la puțurile extreme ale captării, este, făcând abstracție de pierdere din conductele secundare, de 1,6 m.; așa dar la vacuumul corespunzător produs în uzină, depresiunea apei rezultată prin pompare la ambele extremități ale captării urmează să fie aceeași și cu 1.60 m. mai mică de cât în apropiere de uzină; prin urmare chiar dacă s'ar presupune o uniformitate completă în grosimea și capacitatea de debitare a stratului aquifer dealungul captării, din cauza frecărilor diferite ce întâmpină apa după distanța ce parcurge de la fie-care puț, fața deprimată a apei s'ar stabili în profil cu două pante de la capete convergind în uzină; pentru a repartiza deci debitele în mod uniform, în ipoteza făcută, ar trebui să se închidă parțial vanele puțurilor în o măsură crescândă în spre uzină, astfel ca prin regularea acestei rezistențe suplimentare să rezulte pentru toate firele de apă cam aceeași pierdere totală de sarcină, 1,60 m. în cazul ce ne ocupă.

Potrivit cu calculul făcut, cele 2 brațe ale conductei principale au primit la extremități un diametru de 250 mm., iar pe drum, pe măsură ce crește numărul racordurilor de la puțuri, diametrul s'a sporit treptat în spre uzină, atingând acolo la aripa de Vest 700 mm., iar la cea de Est 600 mm. Iuțea maximă rezultă astfel în limitele cerute.

Pe conducta principală de aspirațiune s'au intercalat la intervale mai mari (cam de 1 km.) vane ce pot închide la nevoie o porțiune mai lungă a captărei. Atât aceste vane cât și vanele mici de pe ramificațiunile puțurilor sunt accesibile prin o gură de inspecție în beton, acoperită cu un capac de fontă (vezi planul). Din distanță în distanță, de obicei la racordările cu grupele, imediat după punctul de ramificațiune, adică cam din 125 în 125 m., conducta principală este prevăzută cu dispozitive de control, pentru descoperirea ușoară a defectelor de etanșeitate.

Un asemenea dispozitiv (vezi planul), constă din o ferăstrue lăsată pe partea superioară a conductei, închisă în mod perfect etanș cu o sticlă de vre-o 5 cm. grosime, a cărei față inferioară fiind curbă, coincide cu prelungirea peretelui interior al tubului.

În cazul unei neetanșeități, introducându-se aer în conductă în o cantitate anormală, el poate fi observat la antrenarea lui de către apă în spre pompe sub toate ferăstruele de control ce va întâlni pe drum.

Ast-fel, inspectând ferăstruele pe rând de la uzină în spre extremitățile conductei, se poate vedea la care din ele aerul încețază a fi observat, ceea ce indică că defectul se află între acel punct de observație și cel precedent; căutarea lui este în modul acesta localizată, iar prin închiderea succesivă a vanelor de racordare din porțiunea defectuasă, se poate stabili dacă defectul se află la conducta principală sau la vre-una din ramificațiunile ei.

Pentru înlesnirea observațiilor tubul de control poartă lateral în interiorul lui și sub ferăstrue un tub orizontal de sticlă, în care se poate introduce din afară o lampă electrică portativă. Atât gura acestui tub cât și ferăstruia sunt închise pentru siguranță cu capace ermetice, cari se deschid numai pentru observație.

Este de notat că din cauza dificultăților întâmpinate obicinuît la descoperirea defectelor de etanșeitate, inconvenientul mare al conductelor de aspirațiune prea lungi, inconvenient ce a și restrâns întrebuințarea lor, în cazuri unde ele ar fi fost indicate ca o solu-

țiune nimerită, este intrarea aerului prin asemenea defecte. De aceea chiar se cere o deosebită îngrijire, pe deoparte la verificarea tuburilor prin încercarea lor prealabilă la presă, iar pe de altă parte la așezarea și îmbinarea lor, luându-se toate precauțiunile în contra unei cedări ulterioare a pământului sub tuburi. Cu toate acestea nu se poate evita întotdeauna producerea mai târziu de defecte, unele intrări de aer fiind cauzate chiar de exploatare, de ex. prin slăbirea buloanelor unei vane după manevrare, etc. Ținând seamă de lungimea considerabilă a conductelor de aspirațiune, se poate ușor înțelege cât de anevoioasă, costisitoare și răpitoare de timp ar fi cercetarea, dacă s'ar întinde asupra întregii conducte. Dispozitivele descrise limitează inconvenientul.

La o cercetare făcută prin ele nu trebuie totuși conchis că ori-ce cantitate infimă de aer, observată sub ferăstrue, este indiciul vre-unui defect.

Intr'adevăr, apa din subsol conține aer în soluție, iar la intrarea ei în conductele de aspirațiune unde domnește un vid parțial, acest aer se degajează, necesitând chiar la uzină pompe speciale de vid, cari să extragă aerul din conductă în mod continuu, în scop de a preveni ast-fel desamorsarea pompelor centrifuge, sau scăderea rendamentului lor și deci al întregii instalațiuni.

Fenomenul e cu atât mai pronunțat cu cât interiorul conductei se află sub o presiune mai mică, adică cu cât depresiunea apei este mai mare.

Pentru a se judeca dacă se petrece ceva anormal în conductă, trebuie observat mai mult *mărimea* golului de sub o ferăstrue, de preferință la mai multe din ele.

La așezarea pieselor de control s'a pus o deosebită îngrijire pentru păstrarea cotelor, de oare-ce dacă un asemenea tub s'ar așeza din întâmplare la execuție ceva mai sus, aerul acumulat acolo și de fapt în nemișcare, din cauza pozițiunii mai înalte a conductei, ar putea da iluzia unei pătrunderi continue.

La începutul exploatărei provizorii, în vara anului trecut, a porțiunelor terminate ale captărei, dispozitivele în chestiune au fost de o mare utilitate în o ordine ceva diferită de idei. Indată ce lungimele conductelor de 700 mm. Vest și 600 mm. Est, puse în legătură cu o instalație de pompare provizorie prin 2 ramificații de 400 mm., au atins, pe măsura înaintării lucrărilor, o limită oare-care, pompa centrifugă se descărca repede după fie-care pornire, precum și de câte ori

dacă se reușia cu mare anevoință a se ține puțin în funcționare, se sporea debitul prin deschiderea mai mult a vanei de refulare. S'a bănuir atunci în mod firesc o pătrundere însemnată de aer, dar căutările în acest sens au rămas fără rezultat. Ferestreuile de control arătau că conducta în timpul acesta nu era plină cu apă, ceea-ce dovedia în ori-ce caz că aerul provoca desamorsarea pompei, fără a se putea totuși precisa de o dată dacă acel aer pătrundea continuu în timpul funcționării, sau dacă era chiar aerul aflat anterior în conductă ce nu fusese bine amorsată. Urmărinduse mișcarea apei prin o ferăstruie de control în timpul funcționării ejectorului pentru amorsare, s'a putut observa atunci că nivelul apei din conductă se înălța încetul cu încetul, dar că după un timp oare-care se oprea, fără a se fi umplut conducta, rămânând constant; puțin după aceea totuși țeava ejectorului emitea apă în plin. Această observațiune a condus la explicarea neajunsului și tot odată la remedierea lui: într'adevăr, la punctele de unde se ramifică conductele provizorii de 400 mm. din conductele definitive, din cauza diferenței diametrelor și a racordării axiale între cele 2 conducte (prin piese obicinuite), rezultă ca la înălțarea apei în conductele principale, când nivelul ei atinge partea superioară a ramificațiilor de 400 mm., se închidea în susul conductelor principale o masă mare de aer, care nu mai găsea eșire spre ejector. Aceasta împrejurare nu oprea natural apa de a se înălța în ramificații spre pompă, până când eșia pe țeava de evacuare a ejectorului, dând ast-fel iluzia că conductele principale ar fi fost complet amorsate. Aerul închis totuși, ocupa întreaga lungime a conductelor, pe o grosime, lângă uzină, de $\frac{700 - 400}{2} = 150$ mm. în brațul Vest, și $\frac{600 - 400}{2} = 100$ mm. în brațul Est, descrescând foarte ușor spre capete prin panta de 1 : 8000 a conductelor.

Presiunea acestui aer rărit era firesce ast-fel, ca dinpreună cu greutatea coloanei ascendente de apă de sub el, socotită până la nivelul deprimat din puțuri, plus forțele ei de inerție și de frecare de pereți, să echilibreze presiunea atmosferei din afară.

Așa fiind, atât la pornirea pompei cât și la deschiderea mai mult a vanei de refulare în timp de funcționare, debitul puțurilor sporindu-se și mărirind ast-fel depresiunea apei din ele și totdeauna coloana de apă în chestiune, precum și vitesa și frecările de pereți, rezultă că pentru restabilirea echilibrului considerat, deranjat prin aceste sporiri

aerul închis trebuia să-și micșoreze presiunea, adică să se destindă făcându-și ast-fel drum în spre pompă și desamorsând-o.

Remediul ce s'a aplicat imediat, a fost de-a pune partea superioară a conductelor de aspirație în directă legătură cu ejectorul, permițând ast-fel evacuarea întregului aer și o amorsare completă. Acest exemplu arată că, ori și cum, este util de a se putea vedea ce se petrece în interiorul unei conducte de aspirație.

Poza conductelor de aspirație. Captarea I, dimpreună cu lucrările lor accesorii, guri de inspecție în beton, etc., au fost adjudecate d-lor antreprenori Vasilescu și Eremie. Lucrarea a fost începută în Decembrie 1906, dar din cauza timpului nefavorabil care nu permitea o înaintare suficientă față de cheltuielile importante ale epuismențelor, a fost suspendată, și apoi reluată în Aprilie 1907. Dar și atunci așezarea tuburilor s'a executat în condițiunile cele mai dificile, din cauza apelor crescute ce isvorau cu abundență din subsol, și care abia se puteau birui cu două pompe centrifuge de 18 cm. calibru. Mai târziu chiar s'a simțit nevoia a se recurga la pomparea din puțurile deja terminate ale captarei, cu ajutorul unei conducte ușor demontabile, care se muta dela o grupă de puțuri la alta pe măsura înaintării lucrărilor, scoborând nivelul apelor în apropierea pozei. Pentru a nu întrerupe pomparea s'a întrebuințat și o a doua conductă ca rezervă, care se punea în funcțiune în timpul demontării și montării celei dintâi. Lucrarea întreagă s'a terminat în Noembrie 1907.

Totalul antreprizei, care cuprindea o linie de captare de 3950 m. (diam. 700—250 mm.) și poza primului kilometru de conductă forțată de 800 m/m al conductei de aducțiune, s'a ureat la suma de 177.500 lei, din care 11.000 lei revine conductei forțate.

Poza tuburilor și căminurile în beton de la captarea II, au fost executate în regie în ultima campanie de lucru. Aci dificultățile întâmpinate la săpătură au fost de ordin diferit, întru cât apele subterane erau mai scăzute, dar în schimb terenul în care s'au așezat conductele, după facerea tranșeei menționate mai sus, consta pe cea mai mare parte din nisip mărunț, care a necesitat lărgirea cu mult a șanțurilor de poză și cofrage importante și costisitoare.

Acastă lucrare a captarei II, coprinzind o linie de captare de 2450 m. (diam. 600—250 mm.) dimpreună cu poza conductelor de împingere de 500 mm., a costat în total 80.000 lei.

În sumele de mai sus nu este cuprins materialul de imbinare: plumbul și funia gudronată.

Tranșea de pe captarea II, ale cărei terasamente s'au urcat la 33.000 m.³ a fost executată de d-l Simionescu și a costat 36.300 lei.

Tunelul (vezi planul) de 100 m. în care s'a așezat conducta la încrucișarea șoselei Ulmi-Ornești, a fost pus la licitație în primăvara trecută cu 23.000 lei, dar ne reprezentându-se nici un antreprenor s'a executat în regie; lucrarea a costat 20.000 lei, în care sumă se cuprinde și scoaterea a circa 800 m.³ nisip, care a servit la diverse alte lucrări. Adâncimea maximă a săpăturii lângă șosea, a fost de 6.5 m. Straturile de nisip întâlnite aci au necesitat cofrarea sistematică a tranșeei pe întreaga ei lungime. Tunelul este făcut vizibil printr'un pavilion care dă acces la conductă prin o scară în beton armat; la extremități, s'au construit 2 coșuri de ventilație.

Tuburile și piesele speciale ale conductelor de aspirație și de presiune au fost furnizate, majoritatea, de 3 fabrici germane: Böcking & Co., Halbergerhütte, Brebach a/Saar, Friederich Wilhelmshütte, Mülheim a/Ruhr și Schalker Gruben und Hüttenverein, Gelsenkirchen; tuburile de diametrele 350—250 mm. de Compania „Liège”. Costul total al materialului transportat pe loc dinpreună cu vanele etc. inclusiv materialele de imbinare s'a urcat, pentru toate aceste conducte, la circa 450.000 lei.

Camera Colectoare

Din conductele de aspirație apa, după terminarea instalațiunei mașinilor definitive, va fi pompată cu ajutorul a 3 pompe centrifuge, prin 3 conducte de împingere de 500 mm., în camera colectoare (vezi planul).

Această cameră are un diametru interior de 4 m. și o adâncime de 3 m. 30, iar la fundul ei sosesc cele 3 conducte de împingere cu axa la +107.50, fiind cotite apoi în sus și terminate cu o pâlnie la cota +109.50, care corespunde, precum vom vedea, cu nivelul apei ce s'ar stabili în cameră la debitul de 480 l. pe sec. Aceasta s'a făcut pentru a nu se descărea apa înapoi la oprirea pom-pelor. În partea opusă a camerei pleacă, cu axa tot la +107.50, conducta de aducțiune, al cărei prim kilometru constă din o conductă de fontă de 800 mm. Camera colectoare este acoperită cu un pavilion de 6 m. diametru interior, lăsând ast-fel o galerie circulară în jurul camerei, cu pardoseala la +110.50.

În timpul exploatarei provizorii a captărei, care va dura încă vre-o lună, apa pompată din conductele principale cu o pompă

centrifugă comandată de-o locomobilă de 50 cai, este debitată prin o conductă de 600 mm. în o cameră provizorie așezată pe conducta de aducțiune; legătura aceștia cu camera colectoare definitivă se află de-oamdată întreruptă.

Conducta de aducțiune Ulmi-Bâcu.

Traseul acestei conducte urmează, precum se vede din plan, o linie aproape dreaptă de la camera colectoare până la punctul de racordare cu vechiul apeduct al filtrelor de la Arcuda.

Pentru acest traseu configurația terenului permitea adoptarea unui apeduct de beton cu pantă naturală, afară de primul kilometru dela camera colectoare, care din cauza depresiunii de teren dela șoseaua Ulmi-Poenari ce trebuia traversată, s'a executat ca conductă forțată de fontă. Dându-se nivelul apei cu $+100.90$ în apeductul cel vechiu, în cazul aducțiunii maxime de la Ulmi a 480 l. pe secundă, s'a adoptat potrivit cu forma terenului, pentru jumătatea traseului din spre Bâcu o pantă de $1/2000$, iar pentru cealaltă jumătate $1/800$; mărimile secțiunilor în formă de pară, deduse în baza acestor pante pentru debitul citat, în ipoteza unei umpleri a apeductului pe $3/4$ numai din înălțime, au fost respectiv de $0.65/1.00$ m. și $0.80/1.20$ m. La străbaterea canalului Arcuda și a Ciorogârlei, prin sifoane de 800 mm. pe o lungime de vre-o 50 m., s'a socotit în acele puncte o denivelare a liniei de presiune de 15 cm.; stabilindu-se ast-fel cotele de apă și de radier pe întreaga linie a apeductului, dela racordarea Bâcu până la șoseaua Bolintinul din Deal-Ulmi, de unde se continuă ca conductă forțată, și alegându-se diametrul aceștia de 800 mm., potrivit pantei disponibile, s'a dedus, în baza pantei hidraulice de 1‰ , dată la debitul de 480 l. sec. pentru diametrul ales, cota apei în camera colectoare la $+109.50$.

Adâncimile sub teren ale radierului apeductului au rezultat ast-fel, în general, între 3.0 și 4.5 m., ceea-ce permite apei de a conserva temperatura ei inițială de mai puțin de 12° C. pe tot parcursul ei prin apeduct. Pe o porțiune de 900 m. în valea Ciorogârlei unde terenul era jos, conducta s'a acoperit cu un strat suficient de pământ.

Apeductul este făcut vizitabil prin guri de acces laterale așezate la 150 m. una de alta (vezi planul). Aceste guri, din 4 în 4, adică la distanțe de 600 m., sunt ridicate până la nivelul solului și acoperite cu capace de fontă, ce se pot deschide cu chee și ridica ușor, pentru inspecțiile obicinuite. Cele-lalte se opresc la o oare-care adâncime

sub pământ și sunt acoperite cu plăci bulonate; ele vor servi în cazuri de curățiri sau inspecțiuni mai amănunțite. Pentru reparațiuni importante s'ar putea face uz și de gurile înfundate, lăsate la intervale de 50 m. una de alta între gurile de acces menționate mai sus; gurile înfundate constă pur și simplu dintr'un orificiu lăsat în bolta apeductului și acoperit cu plăci de beton la nivelul intradosului; închiderea lor s'a făcut impermeabilă prin asfalt. Gurile de acces au un radier adâncit prevăzut și cu un dren, ast-fel ca obiecte căzute sau infiltrațiuni de apă să nu pătrunză în conductă.

În diferite puncte ale apeductului s'au construit turnuri de ventilație (vezi planul). Aceste turnuri, la extremitățile apeductului și sifoanelor sunt simple, și rezultă din prelungirea unei guri de acces deasupra pământului sub forma unui pavilion, care poartă în zid găuri pentru intrarea sau ieșirea aerului. Porțiunea apeductului dintre Ulmi și Ciorogârla, cuprinsă între două turnuri de ventilație simple, mai este prevăzută cu două turnuri intermediare duble; fie-care compartiment al acestora deservește porțiunea apeductului din partea lui; despărțirea acestor 2 compartimente și deci a apeductului în porțiuni de ventilație independente, se face prin plăci de fier scufundate în apă. Din cele două turnuri sau jumătăți de turn ce mărginesc o asemenea porțiune, unul poartă găurile în partea inferioară iar celalt la soclu, ast-fel ca curentul de aer să se poată stabili ușor într'un sens sau într'altul după diferența temperaturilor din interior și exterior.

Deasupra orificiilor din soclu s'a utilizat locul, făcându-se o cameră pentru păstrarea uneltelor.

Turnurile de ventilație vor fi înconjurate cu plantațiuni pentru a le apăra în contra prafului.

La vre-o 50 m. înainte de racordarea cu vechiul apeduct dela Arcuda, s'a construit pe noul apeduct o cameră cu deversor pentru măsurarea debitelor (vezi planul). Apeductul sosește în cameră sub formă de trompetă, ast-fel ca apa să se liniștească înainte de a trece peste deversor, în scop de a se realiza condițiunile cerute pentru o bună aplicare a formulei debitului. Deversorul, având o lărgime de 1 m., e prevăzut cu o muchie ascuțită, și permite apei de a se deversa ca vână liberă. De la fundul camerei pleacă o conductă descărcătoare de 600 mm., închisă prin' o vană și ducând în Dâmbovița. Camera este acoperită cu un pavilion, coprinzând și un al doilea compartiment, care permite accesul, fără a se intra în

camera de apă, la un aparat automatic sistem „Fuess“; acesta înregistrează debitele pe un tambur cu mecanism de ceasornic, prin ajutorul unui cursor cu creion în legătură cu plutitorul din camera de apă. Diagramele se pot face zilnice sau săptămânale, după voie, prin schimbarea angrenajului de transmisiune. Comparându-se citirile acestui aparat cu acelea ale comptoarelor instalate în uzina de la Ulmi, se va putea judeca dacă se întâmplă cumva pierderi prin conductă. Pavilionul în chestiune este amenajat și pentru ventilație.

Cele două sifoane dela Ciorogârla și Arcuda au de asemenea câte o conductă descărcătoare de 300 mm., închisă cu o vană.

Răcordarea cu vechiul apeduct s'a făcut tangențial pentru ca întâlnirea apelor să se facă în mod liniștit.

Lucrarea apeductului cu profilul de 1.00/0.60 m. a fost executată de d-nii antreprenori Eremie și Vasilescu, de asemenea și poza conductei de presiune care era curprinsă în antrepriza pozei conductelor de aspirație. Restul apeductului cu profilul de 0.85/1.20 dimpreună cu sifoanele și camera de debite, a fost executat de d-l antreprenor Perlasca. Apeductul întreg cu accesoriile, fără conductă de presiune, a costat 490.000 lei.

Execuția a durat din Iunie până în Octombrie 1906, fie-care șantier funcționând cu 3—4 betoniere.

În numărul viitor se va descrie uzina cu instalațiunile ei mecanice, etc.

D. GERMANI

Inginer al Primăriei Capitalei,
Diriginte al lucrărilor de la Ulmi.

LUCRĂRILE

PENTRU SPORIREA CAPACITĂȚII DE TRANSPORT

A LINIEI

PLOEȘTI-PREDEAL

E în deobște cunoscut că perioada de stagnare produsă de criza economică din 1889 a fost urmată de o perioadă de supra-producție atât din punctul de vedere al agriculturii cât și din acela al industriei și că pentru a putea face față traficului mereu crescând Direcțiunea Căilor Ferate a trebuit să execute o serie de lucrări absolut necesare, al căror program a fost expus încă din luna Octombrie 1905 prin raportul înaintat Onor. Minister de Lucrări Publice.

Printre aceste lucrări sunt și acelea proiectate în scopul de a mări capacitatea de transport a liniei Ploești-Predeal.

Toate ramurile traficului concură în a îngreua această linie și date fiind condițiunile în care se găsește ea precum și mijloacele financiare puse la dispozițiunea Căilor Ferate, a fost și este încă nevoie de o muncă încordată atât din partea personalului conducător cât și din partea personalului executor pentru a efectua tot lucrul cu minimul de pagubă și de accidente.

Intr'adevăr, traficul de călători — atât cel local cât și cel direct — este foarte activ :

Pe de o parte stațiunile climaterice și industriale Sinaia-Bușteni-Azuga-Predeal precum și localitățile situate în regiunile petrolifere aduc un însemnat număr de călători; pe de altă parte faptul că drumul spre Apus costă mai puțin via Predeal, înmulțește și mai mult numărul călătorilor. Ast-fel în anul financiar 1905/906 numărul călătorilor sosiți și plecați în și din stațiunile acestei linii (exclusiv Ploești) a fost de 773.748 adică 5.76% din numărul total (13.339.704) de călători sosiți și plecați în și din stațiunile întregii rețele, pe când

lungimea liniei Ploești-Predeal e 84.5 km. sau 2.68‰ din lungimea întregii rețele (3145 km.)

Raportul este în realitate mult mai mare dacă se ține socoteala de călătorii sosiți și plecați din Ploești și de creșterea pe linia Ploești-Predeal a intensității traficului de călători în lunile de vară.

Paralel cu traficul de călători, acel de bagaje și de mare viteză îngreuiază serviciul. În timpul sezonului de vară e nevoie să se atașeze la trenuri vagoane de bagaje speciale pentru fie-care stațiune climaterică ; cu toate acestea aproape regulat trenurile sunt întârziate la Ploești unde trebuiesc transbordate bagajele direcțiunii Moldova.

Pe lângă acestea se adaugă încă două împrejurări, cari îngreuiază și mai mult serviciul trenurilor de călători ; e vorba de transportul peștelui proaspăt pentru export ¹⁾ și a berei de la fabrica Azuga spre interiorul țării, transporturi cari trebuiesc făcute cu trenurile de călători. În ceea-ce privește traficul de mărfuri de mica iuțeală atât cel local cât și cel direct merg mereu crescând : dezvoltarea industriei petrolifere, înmulțirea și creșterea în importanță a fabricelor situate de-a lungul liniei, transporturile de lemne de foc pentru București, precum și sporirea activității industriale în întreaga țară sânt atâtea factori cari contribue la sporirea traficului. La acestea se adaugă tranzitarea vagoanelor cu cherestea pentru Galați, întoarcerea acestor vagoane goale înapoi, transportul la anumite epoce a fosfaților aduși de vapoare la Galați pentru fabricile din Ungaria precum și întoarcerea vagoanelor goale.

Pentru a ne face o idee de importanța traficului de mărfuri de mica viteză vom observa ca în anul bugetar 1905—906 s'a manipulat în stațiunile liniei Ploești-Predeal (exclusiv Ploești) 723.798 tone de ast-fel de mărfuri față de 11.315.866 tone cât s'a manipulat în întreaga țară adică 6.35‰ pe când lungimea liniei e după cum am spus 2.68‰ din lungimea totală a rețelei noastre de căi ferate.

Toate aceste circumstanțe fac ca serviciul să se îngreueze din ce în ce, așa în anul 1905 stațiunea Predeal a primit și expediat 6910 trenuri de marfă și călători ; în 1907 acest număr a fost de 7294 iar în anul 1908 de 8281 adică o creștere de aproape 20‰ în doi ani ; în acestea nu sunt coprinse trenurile de petrol expediate de stațiunea Câmpina și Băicoiu, a căror creștere a fost și mai bruscă, nu sunt de cât 4—5 ani când circulau 3 trenuri de petrol

1) În anul 1907 s'a exportat prin stația Predeal 436.937 kgr. pește proaspăt

pe săptămână, pe când livretul de mers al anului acesta prevede 4 perechi de trenuri pe fie-care zi.

Numărul trenurilor circulând zilnic după mersul în vigoare e următorul:

De călători	12	coprinzând și trenurile de plăcere
Mixte	4	pe linia Ploești-Slănic
Accelerate de marfa	2	
De marfă	8	
De petrol	8	
Total	34	

Pentru a face față acestui trafic atât de intens, instalațiunile au rămas aproape aceleași cari au fost la începutul exploatării, atunci când traficul era cu totul redus.

E adevărat că oare-care ușurare a fost adusă prin sporirea stațiunilor Azuga și Câmpina precum și prin înființarea încrucișerii din Halta Breaza.

Cu toate acestea exploatarea continuă a se face cu mari greutate; în special încrucișările trenurilor prezintă multe dificultăți producând întârzieri apreciable în mers, lângă acelea produse de imposibilitatea de a executa cu ușurință manevrele și manipulațiunile în stațiuni. Pentru a se îndrepta această stare de lucruri Direcțiunea Generală a C. F. R. a propus următoarele măsuri.

1. Dublarea liniei de o cam dată de la Ploești la Câmpina porțiune pe care această lucrare se poate face cu o cheltuială relativ mică.

2. Construirea a două halte de încrucișare, una între Breaza și Comarnic, cealaltă între Comarnic și Valea-Largă.

3. Sporirea stațiunilor Bușteni, Sinaia și Comarnic.

Fondurile puse la dispozițiune au permis să se înceapă de o cam dată lucrările de sub No. 1 și o parte din cele de sub No. 3. Socotim că oare cari detalii asupra acestor lucrări pot presenta oare care interes; de aceea lăsând colegilor din serviciul de întreținere sarcina de a face cunoscut părțile interesante din lucrările de dublare pe porțiunea ce se execută de acel serviciu (în special construcțiunea tablierelor de beton armat) vom face o descriere a lucrărilor ce se execută de serviciul Podurilor, lucrări la cari avem ocaziunea de a lua parte.

Construirea unui pod peste Prahova la Bobolia și racordarea cu linia veche printr-o variantă¹⁾

Între Câmpina și Băicoiu linia traversează acum Prahova pe un pod pentru cale simplă cu tablier metalic și picioare de zidărie. Pentru dublare erau două soluțiuni:

1. Să se conserve podul actual construindu-se cel nou pentru cale simplă și
2. Să se părăsească podul actual construindu-se cel nou pentru cale dublă.

În urma studiilor definitive s'a admis această de a doua soluțiune, avându-se în vedere că tablierul actual avea nevoie de consolidări destul de importante, că mai suferise oare-cari consolidări și modificări, că pentru exploatare e mai bine să fie un singur pod și avându-se în vedere că sumele puse la dispozițiune pentru această lucrare permiteau construcția unui pod cu cale dublă.

Podul proiectat se va executa din beton; va avea 18 deschideri de câte 12 m. (menținându-se aceeași lungime ca și la podul actual, (jumătate din picioare fiind în prelungirea pilelor podului vechiu, cea-laltă jumătate la mijlocul intervalelor). Bolțile se vor executa în plin ciutru având la cheie o grosime de 0.80 m., rază intradosului 6.00 m. și a extradosului 7.442 m. Pe baza sondagelor făcute s'a prevăzut a se merge cu săpătura de fundație până la 5 m. sub nivelul apei, unde cu siguranță pilele vor fi încastrate în argilă compactă. Se înțelege de la sine că fundațiile se va opri la nivelul care se va determina după natura terenului pentru fie-care pilă în parte.

Pentru construcția acestui pod devizul prevede aproximativ: 3500 m.³ beton de fundație (cu dozaj de 350 kgr. ciment la m.³ nisip și 0.5 mortar la m.³ de petriș).

5200 m.³ beton în bolți și picioare (dozaj de 500 kgr. la m.³ nisip și 0.6 mortar la m.³ petriș).

2400 m.³ beton la timpane, cornișe și parapet (dozaj de 400 kgr. ciment la m.³ nisip și 0.5 mortar la m.³ petriș) și 1000 m.³ beton pentru umplutură între timpane deasupra bolților (dozaj 300 kgr. ciment la m.³ nisip și 0.5 mortar la m.³ petriș).

1) Pe planșe s'a trasat cu linii pline părțile referitoare la linia nouă și cu linii punctate părțile referitoare la linia ce se desființează.

Cu ocaziunea construcției noului pod se va rectifica și profilul între km. 26 + 800 și 30 + 400 al liniei actuale: Plecând de la Câmpina spre Ploești linia scoboară încontinuu afară de distanța cuprinsă între km. 29 + 430 și 28 + 030 unde urcă cu o rampă de 10 mm. Aceasta produce o sumă de dificultăți în exploatare, caci din cauza rampei acesteia e nevoie fie de a reduce tonajul unor trenuri, fie de a uza de dubla tracțiune la altele (în special la trenurile de petrol). Fiind posibil de a se suprima această pedică cu o cheltuială relativ mică, s'a decis construirea unei variante. Prin aceasta rampa se va reduce la 1.32 mm. care din punctul de vedere al exploatarei e neglijabilă. Pentru executarea acestei variante cubul terasamentelor va fi aproximativ 180.000 m.³

În total podul și varianta vor costa aproape un milion de lei.

Lucrările au fost încredințate în urma licitațiunii d-lui Inginer Vasilescu. De o camdată s'a început numai săpăturile fundațiilor.

Sporirea stațiilor Bușteni, Sinaia și Comarnic

Sporirea acestor stațiuni este proiectată a se face pe baza unui program care diferă foarte puțin de la una la alta. În cea ce privește liniile pentru circulațiunea și primirea trenurilor, experiența a arătat că spre a evita dificultățile la încrucișări, e nevoie de cinci linii pentru a se putea gara în acelaș timp cinci trenuri, dintre cari două pentru trenurile de călători, una pentru trenuri de călători sau de marfă și alte două pentru trenuri de marfă.

Azi se întâmplă foarte des ca într'o stațiune să se găsească în acelaș timp patru trenuri și de multe ori lipsa unui al cincilea se datorește numai faptului că nu mai e loc și pentru primirea lui.

În Sinaia mai este nevoie și de o linie pentru gararea garniturilor goale a trenurilor ce se opresc acolo, cum sunt trenurile Regale, de excursiune, etc.

Cum lungimea maximă a trenurilor cari circulă pe linia Ploești-Predeal e ceva mai mică de 400 m. *) urmează că lungimea liberă a liniilor de cari ne ocupăm trebuie să fie cel puțin de 400. m.

Pe lângă acestea mai e nevoie de cel puțin două linii la magazie (una pentru vagoanele ce se încarcă și cea l'altă pentru vagoanele goale sau încărcate) la cari eventual se mai adaugă o linie pentru gararea vagoanelor, destinate liniilor de garaj ale diferitelor

*) Numărul maxim de vagoane e 40.

fabrici și cariere în legătură cu linia ferată, vagoane cari sunt duse la anumite ore cu locomotivele noastre pe linia de garaj respectivă.

Azi avem linia de garaj a fabricilor Prințului Bibescu în legătură cu gara Comarnic, carierele Costinescu și Piatra-Arsă al căror serviciu se face din stația Sinaia și linia la fabrica Schiel în legătură cu stația Bușteni.

Pentru serviciul trenurilor de călători e nevoie de a avea trei linii deservite de peroane destul de late pentru a permite circulațiunea ușoară a persoanelor în timpul încrucișărilor. (Azi distanța între linii fiind mai mică de cât 5 metri două persoane încap cu greutate în acelaș timp între două trenuri). Lungimea acestor peroane trebuie să fie de 250 metri care e cu puțin mai mare de cât lungimea trenurilor de călători în circulațiune. Pentru a satisface cerințele de mai sus s'a adoptat o distanță de 5 m între linia 1-a și 2-a și 10 m. între linia 2-a și a 3-a, iar între aceste linii se construiește peronul al doilea, deservindu-le pe amândouă și pentru a împiedica traversarea liniilor peronul liniei 1-a se leagă de acel al liniilor 2 și 3 printr'un tunel, iar între liniile 1-a și 2-a se va așeza un gard. Acesta este în linii generale programul pe baza căruia sau întocmit proiectele de sporire a stațiunilor.

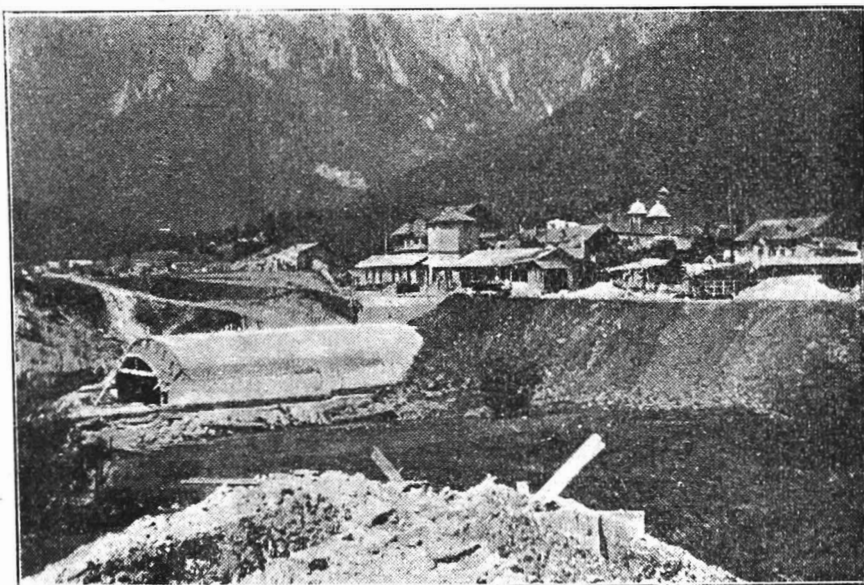
* * *

Stațiunea Bușteni era înzestrată înaintea de începerea lucrărilor de sporire cu patru linii, dintre cari două pentru circulația și gararea trenurilor, una pentru serviciul magaziei și alta deservind cheiul de încărcare, toate având lungimi absolut insuficiente.

S'a prevăzut de aceia sporirea numărului și lungimi liniilor. Aceasta atrăgea după sine sporirea platformei atât în lățime cât și în lungime: sporirea în lățime s'a făcut în spre Prahova unde era mai mult teren liber; sporirea în lungime s'a făcut în spre Azuga de oare ce în spre Sinaia linia are imediat la eșirea din stație o pantă de aproape 20 mm./m. care se întinde pe 1389 m. așa că pentru a obține panta admisibilă în stațiune ar fi fost nevoie să se înalțe linia la capul noii stațiuni cu aproximativ 8 m. 50; iar pentru a face racordarea ar fi trebuit să se înalțe rambleul (care și'acum e destul de înalt) pe o lungime foarte mare. Pe de altă parte terenurile ce ar fi trebuit să fie expropriate ar fi fost mult mai întinse și mai costisitoare. Din contra în spre Azuga pantele liniei variaua între 6 și 15 mm. așa că la capul stațiunii prelungite s'a ajuns

cu 4 m., 63 sub nivelul liniei celei vechi, putând recâștiga pe o lungime relativ mică această diferență și având avantajul de a întrebuința în rambleul necesar pentru complectarea platformei, pământul scos din tranșea făcută pentru scoborârea liniei. Pentru a executa scoborârea liniei fără a aduce împiedicări exploatărei, s'a prevăzut facerea unei variante la 10 m. din axa liniei vechi.

Paralel cu prelungirea platformei a fost nevoie să se prelungească și podețele peste râurile Valea-Albă și Valea-Cerbului, dându-le o direcțiune mai potrivită cu scurgerea apelor. În realitate podurile vechi cu tabliere metalice au fost desființate și înlocuite cu apeduce boltite.

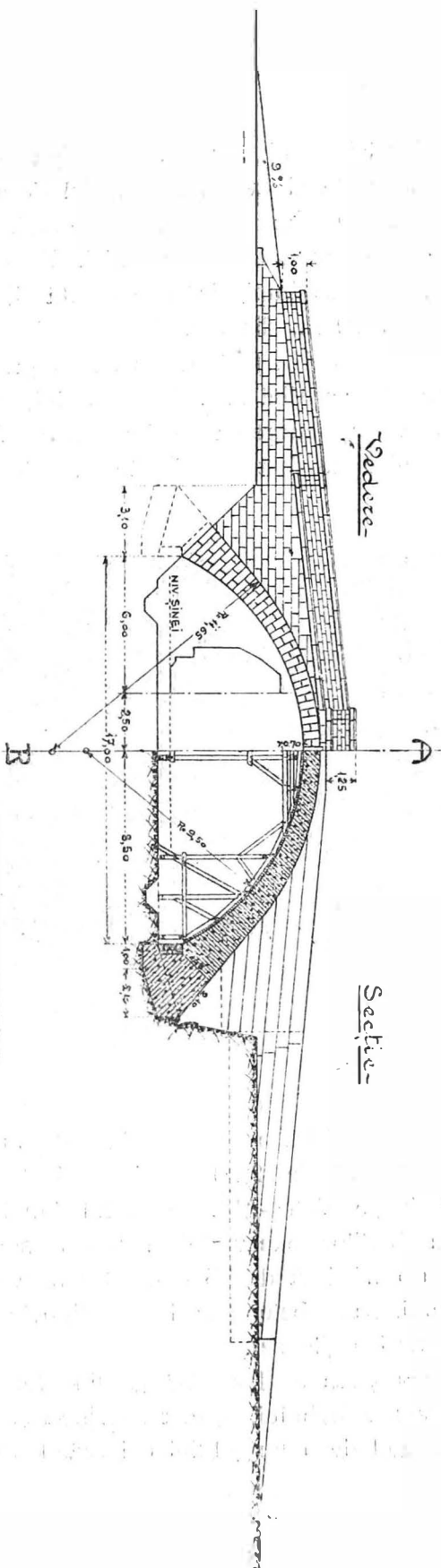


Ambele apeduce au o deschidere liberă de 6.00 m. între zidurile culeelor. Acela de peste Valea-Albă e pe o porțiune de 60 m. lungime în arc de cerc cu o săgeată de 2.00 m. iar cel de pe Valea-Cerbului precum și cel de pe Valea-Abă pe restul lungimii sânt în plin cintru. Grosimea bolților executate în beton este la ambele de 60 cm. la cheie cu o diferență de 95 cm. între raza extradosului și aceia a întradosului. La ambele poduri fundațiunile au fost incastrate în stâncă (schisturi argiloase).

Un mic apeduc, ce dă scurgerea apelor strânse din ploi pe distanța dintre Valea-Albă și Valea-Cerbului, a fost suprimat și înlocuit printr'un șanț zidit mergând de a lungul liniei și având scurgerea în Valea-Cerbului.

Linia Ploști-Deceul Spetirea Stației Buzeni Scara superioară la Filometru 33+415.

Scara

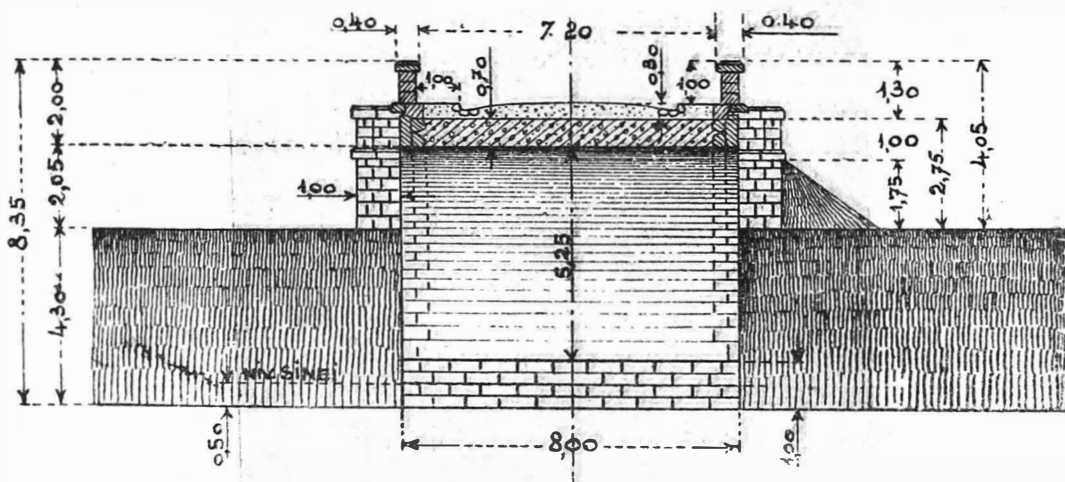



În acelaș timp pentru a evita o potmolire a podului de peste Valea-Albă, care are o înălțime liberă mai mică s'au construit două baraje d'asupra satului.

În fine s'a profitat de scoborârea liniei la capul stației celei noi, unde se află un pasaj de nivel, pentru a înlocui acel pasaj cu unul superior.

Acest pasaj s'a construit pentru cale dublă cu ajutorul unei bolți de beton de 17.00 m. deschidere cu rază întradorului de 9.45 m. și a extradorului de 11.65 m. și cu o grosime la cheie de 0.70. Lărgimea lui e de 8.00 m., măsurată între fețele exterioare ale timpanelor.

Secție A.B.



Pasagiul a fost calculat la o supraîncărcare mobilă de 560 kgr./m.² cea ce a dat o presiune maximă de aproape 7 kgr./cm.² la rostul cel mai obosit și o presiune de 2,5 kgr./cm.² pe terenul de fundație (pietriș compact, apropiindu-se de conglomerate).

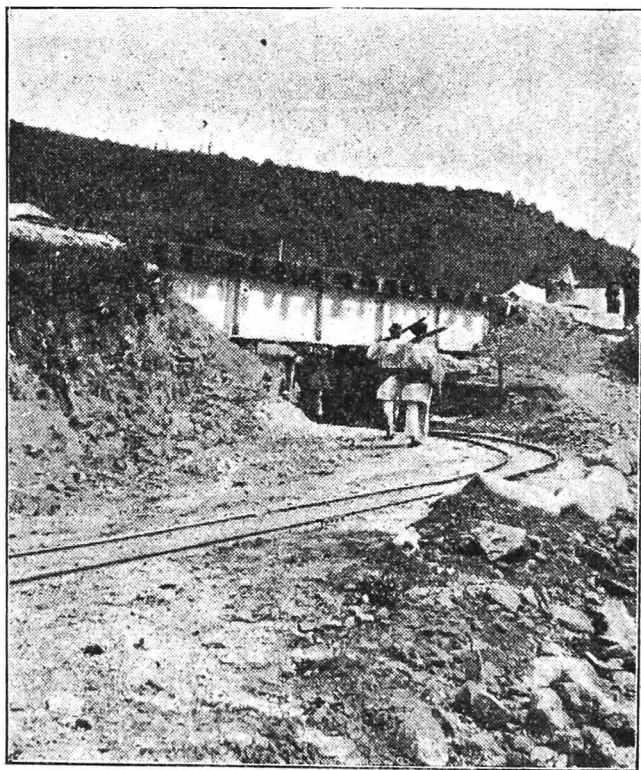
Această primă serie de lucrări a fost începută în toamna anului trecut, continuată în timpul ernei și nu așteptăm pentru a o termina complet de cât isprăvirea formalităților de expropriere.

S'a început prin executarea tranșeei necesară pentru stabilirea variantei: cum pământul trebuia trecut de partea cealaltă a liniei, pentru a prelungi platforma spre Prahova, s'a profitat de faptul că în apropiere de Valea-Cerbului terenul natural era aproape la nivelul platformei celei noi, iar linia veche în rambleu, pentru a trece

cu vagonetele încărcate pe dedesubtul liniei în exploatare instalând provizoriu un tablier metalic, care fusese scos din linie cu ocazia reconstruirii podurilor.

În același timp cu executarea tranșeei s'a început și fundațiile podurilor, cari s'au executat în cea mai mare parte în timpul ernoii în barăci încălzite. Pentru a ne asigura că temperatura nu s'a scoborât nici o dată sub limitele permise am întrebuințat termometru cu maximă și minimă.

Sporul de cheltuială necesitat de încălzirea baracelor a fost

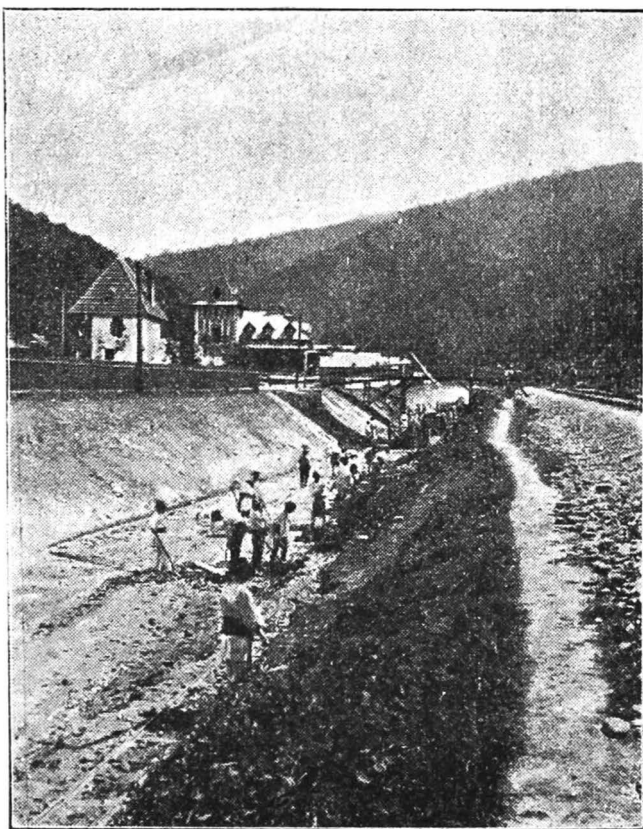


compensat de economia realizată asupra cheltuielilor probabile de epuizare, dacă se aștepta cu executarea fundațiilor până în primăvară când apele cresc, producând chiar viituri.

Podul peste Valea Cerbului unde diferența de nivel între linia nouă și cea veche este destul de mare a putut fi executat în întregime fără a deranja tablierul vechiu.

La podul de peste Valea-Albă s'a executat mai întâi bolta în amonte și aval de podul existent precum și fundațiile sub tablier; după aceea s'a mutat linia pe bolta construită în amonte prelun-

gindu-se linia de lângă clădirea de călători, s'a scos tablîerul cel vechiu și s'a completat bolta. În acest timp s'a instalat un ac la eșirea din stația veche de la care s'a pornit cu așezarea variantei la nivelul cel nou și în urmă s'a făcut legătura și la capul din spre Azuga, schimbând circulația trenurilor pe variantă. Acestea fiind făcute s'a putut începe executarea pasagiului superior; de asemenea s'a putut completa platforma și începe așezarea celorlalte linii.



Pentru executarea acestor lucrări s'a acordat o sumă de aprox. 740.000 lei.

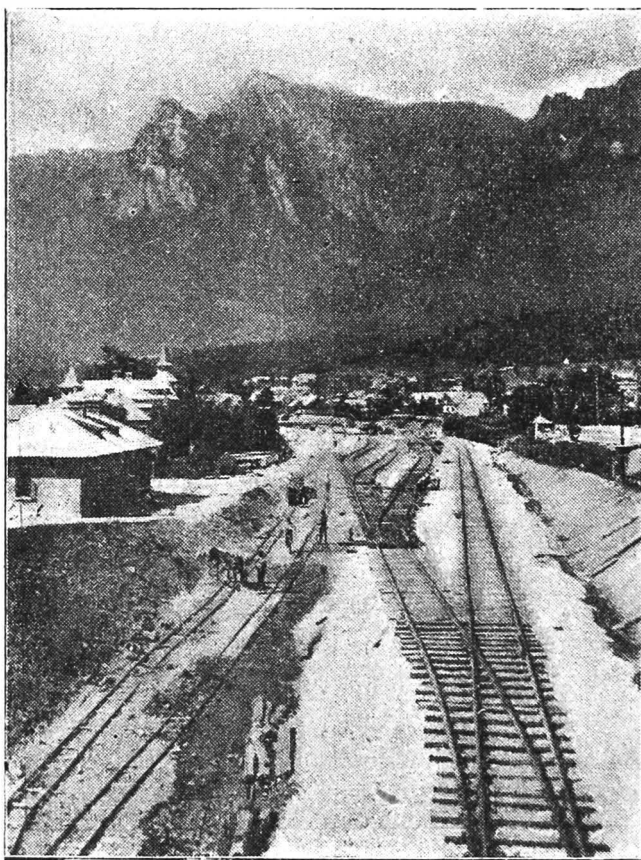
În această sumă se coprinde și cheltuelile de material, de cale precum și cheltuelile generale, de personal etc.

Ele au fost executate parte în regie, parte prin întreprindere adjudecate asupra casei Rosazza.

O altă serie de lucrări constă în executarea clădirilor și anume: Clădirea de călători în cari se află și locuința șefului și a unui impiegat, 2 clădiri pentru câte 2 funcționari având gradul de impie-

gați și 2 clădiri pentru câte 4 agenți, precum și Magazia și cheful de încărcare.*)

Noia clădire de călători a fost așezată spre capul din spre Sinaia al stațiunii, în acel loc terenul C. F. R. fiind separat de șoseaua națională printr'un teren aparținând Ministerului de lucrări publice, care teren va servi de piață de intrare la gară. Această pozițiune excentrică a clădirei de călători, care pentru exploatare pre-



zintă oare-care desavantaje, n'a putut fi evitată de oare-ce, după cum se vede din planul de situațiune, pe de o parte spre centrul stațiunii liniile au o curbă de 500 m. rază, iar pe de alta n'ar fi fost imposibil ca exproprierile, ce ar fi trebuit să facem pentru a așeza clădirea mai central să coste tot atât cât centralizarea manē-

*) După norinele în vigoare se socotește pentru fie-care agent o locuință compusă dintr'o cameră, sală și bucătărie, pentru impiegati 2 camere și o bucătărie iar pentru șef 3 camere și bucătărie.

vrei acelor și semnalelor; care fiind introdusă, inconvenientele excentricității clădirii devin fără importanță.

Magazia și cheul s'au așezat în fața clădirii de călători, având acces pe de o parte prin pasagiul de nivel din spre Sinaia, pe de altă parte prin prelungirea unei șosele legată cu pasagiul superior.

Lungimea magaziei va fi de 47 m., iar aceea a cheului 250 m.

Mai rămâne a se executa în campania anului viitor următoarele lucrări.

Tunelul de acces între peroane, acoperirea și pavarea peroanelor, alimentarea cu apă a clădirilor și canalizarea platformei precum și împrejmuirea stațiunii.

Pentru sporirea gării Comarnic, s'a profitat de terenul ce se afla liber între gara actuală și șos. națională, teren aflat în posesiunea C. F. R.

Lungimea stațiunii sporite fiind puțin mai mare de cât a celei vechi, nu s'a mai modificat profilul.

Principala lucrare a constat în sporirea platformei prin umplerea gropii dintre gara actuală și șosea; pentru colectarea apelor ce se scurgeau mai înainte în această groapă, s'a construit de alungul șoselei un șanț zidit.

Clădirile existente vor fi dărâmate și înlocuite cu altele ce se construiesc acum mai în spre șosea de către antrepriza Ing. V. Ionescu și A. Puklichy.

Cheul de încărcare va fi de 250 m. lungime, iar magazia de marfă aproape 60 m. lungime (în Comarnic se depun spre expediere cantități însemnate de var hydraulic și var gras). De asemenea pentru a permite o mai ușoară încărcare a lemnului de foc s'a prevăzut o linie moartă străbătând terenul liber din dosul magaziei, teren pe care se vor face depozitele de lemne.

Numărul călătorilor ce se sue și scoboară din trenuri, fiind foarte mare s'a executat și aci pentru a evita accidente la încrucișarea trenurilor, un tunel de acces între peroane.

Peroanele însă de și vor avea lungimea de 250 m., nu se vor acoperi ca la Bușteni.

Se va face numai o marchiză în dreptul clădirii de călători pentru peronul I și un adăpost pentru al II-lea.

În fine cu ocaziunea sporirii fiind nevoie a se destăința actuala instalațiune pentru alimentarea locomotivelor, se vor construi noi instalațiuni care vor permite o alimentare mai repede de oare-ce cu

instalațiunea actuală multe trenuri sunt întârziate de oare-ce alimentarea locomotivelor nu se face destul de repede. Se va construi anume un castel de apă după noul tip cu rezervor de 120 m^3 capacitate, iar alimentarea acestui rezervor se va face cu 20 m^3 pe oră.

Acestea **sunt lucrările executate sau în curs de execuțiune.**

In nurnerile viitoare vom da detalii asupra acelor părți **care** pot prezenta oare-care interes.

CRISTEA NICULESCU

Inginer șef de secție serviciul podurilor CFR.

(Va urma)

STUDIU DE EDILITATE

ASUPRA

PIEȚELOR ÎNSTELATE

Constructorul de orașe are între alte forme de întrebuințat pentru piețe și pe aceea circulară. Forma de piață circulară se întrebuințează cu succes, când mai multe străzi se întâlnesc în același punct, care e centrul ei, și atunci ea apare ca o piață înstelată. Acest fel de piețe foarte iubit în veacul trecut, spre mijlocul lui, când formele geometrice regulate erau foarte prețuite în construcțiuni de piețe și străzi, sânt azi înlăturate sau întrebuințate cu foarte mare economie.

Din pricină, că în o atare piață de obicei intră foarte multe străzi, 5—6 și chiar mai multe (Place de l'Etoile în Paris are 12 brațe), ea cere, atât din motive constructive, cât și din pricina înlesnirii circulațiunei întinderi foarte mari.

Azi în general se caută, ca în o piață să nu intre mai mult de patru străzi, așa fel ca piața să nu fie prea încărcată de circulațiune și să nu capete întinderi prea mari față cu clădirile care o încadrează, tot de o dată s'a revenit la forme vechi de piețe mai puțin regulate, ele indestulând pe deplin circulațiunea, igiena și estetica, care se cer piețelor.

Piețete înstelate, în care intră de obicei multe străzi, fiind foarte întinse, nu sânt igienice; în caz de vânturi, din pricina lipsei de adăpost, praful, care se găsește pe dânsa e purtat lesne ici, colo, constituind ast-fel o primejdie pentru sănătate, din punct de vedere tehnic, ele sânt costisitoare, având o suprafață mare de pavat și întreținut; din punct de vedere estetic, arhitecții ne asigură că lasă de dorit, de obicei clădirile care o încadrează nu produc

efectul estetic urmărit, în fine aceste piețe nu satisfac nici circulațiunea pe deplin.

De aceea, azi în Germania, atari piețe nu se mai fac, nici în extinderi, nici în sistematizări de orașe.

Las de o parte cerințele techno-higienice și să studiez de acord o parte din cerințele estetice cu acele de circulațiune la piețele instalate.

Să presupun o piață circulară având 30 m. rază, și în care intră șase străzi de câte 12 m. lărgime, așa că axele lor se întâlnesc toate în centrul pieței circulare și sânt orientate ast-fel, că ele trec prin vârfurile exagonului înscris în cerc. Această presupunere o fac pentru ușurința expunerii celor ce urmează.

Se naște în acest fel o piață instalată regulată cu șase brațe.

Dacă străzile au câte 12 m. lărgime din care câte 3 m. de fie-care trotuar, restul de 6 m. rămâne pentru stradă carosabila, pe care pot circula în sens opus numai două vehicule bine încărcate, însemnă te în figurile 1 și 2 prin săgeți. Presupun că toate străzile sânt de circulațiune mare *) și deci și piața.

Una din cerințele generale de construcție ale piețelor de circulațiune: este mijlocul pieței liber de clădiri, monumente, fântâni, grădini etc., care se vor putea așeza în părțile laterale ale lor potrivit cerințelor estetice, lăsându-se mijlocul liber circulațiunii.

Să vedem cum se acordă acest principiu cu acela al unei circulațiuni lesnicioase în cazul nostru special.

În fig. 1 și 2, liniile punctate înfățișează traiectoriile probabile pe care s'ar putea mișca vehiculile într'un caz oare-care trecând prin piață din o stradă în alta; nu e vorba aici de rigoare matematică cu privire la formele traiectoriilor, ceea ce însă nu ne împedică a deslega cestiunea.

Presupun două cazuri:

a) Mijlocul pieței liber circulațiunii.

Se vede în fig. 1 că în acest caz, circulațiunea se face în împrejurări foarte rele. Un vehicul V pentru ca să treacă din A în B, se poate întâlni în drumul său de 12 ori cu celelalte vehicule circulând în celelalte sensuri. Și dacă mai presupunem că toate

*) Pentru a fixa ideile, amintesc aici în urma unei numărători făcută în anul 1891 în Berlin, s'a găsit, că în piața „Postdam“ circulă zilnic 17368 vehicule, și 87266 pictoni.

*Diagrame de Circulațiune
In pietele instelate.*

Diagrama I.

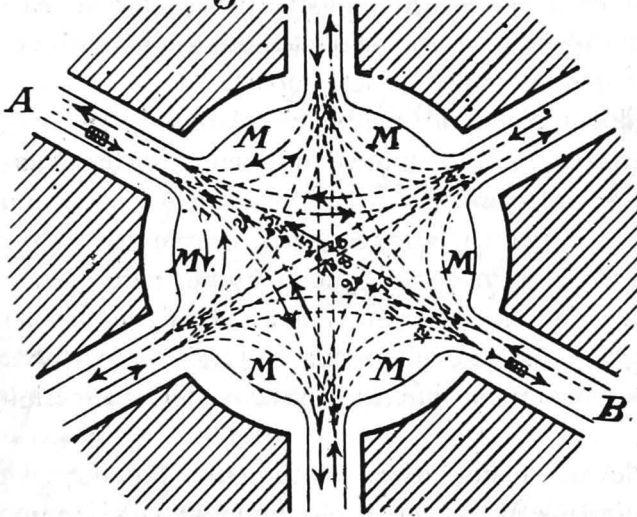
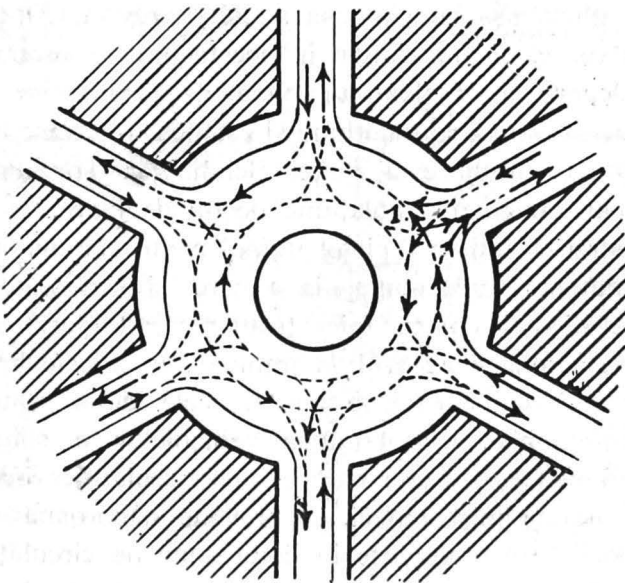


Diagrama II.



Scara: 0.001

străzile sânt încărcate cu un maximum de circulațiune, apoi comunicațiunea în piață nu mai e cu puțință. In acest caz trebuie o poliție specială și numeroasă pentru a supraveghea și înlesni circulațiunea, care totuși va încerca multe neajunsuri.

Așa dar diagrama 1-a ne arată, că, de și cea mai mare circulațiune firească are loc în mijlocul pieței, totuși ea e anevoios făcută, că părțile din lături ale pieței au o circulațiune redusă, și că acolo se găsesc multe puncte moarte M.

b) Mijlocul pieței nu e liber circulațiunei.

In acest caz, circulațiunea ordonată poate avea loc ca în diagrama 2-a mult mai ușor. Puncte primejdioase, cum e 1, sânt puține, numai 6 pentru întreaga piață, supravegherea circulațiunei e mult mai mică, și mai ales numai în punctele asemenea cu 1.

Se vede dar că diagrama 2-a ar soluționa problema circulațiunei în piețele înstalate cu multe brațe și cu foarte mare mișcare.

Să vedem cum se împacă aceste vederi cu cerințele estetice în piațe.

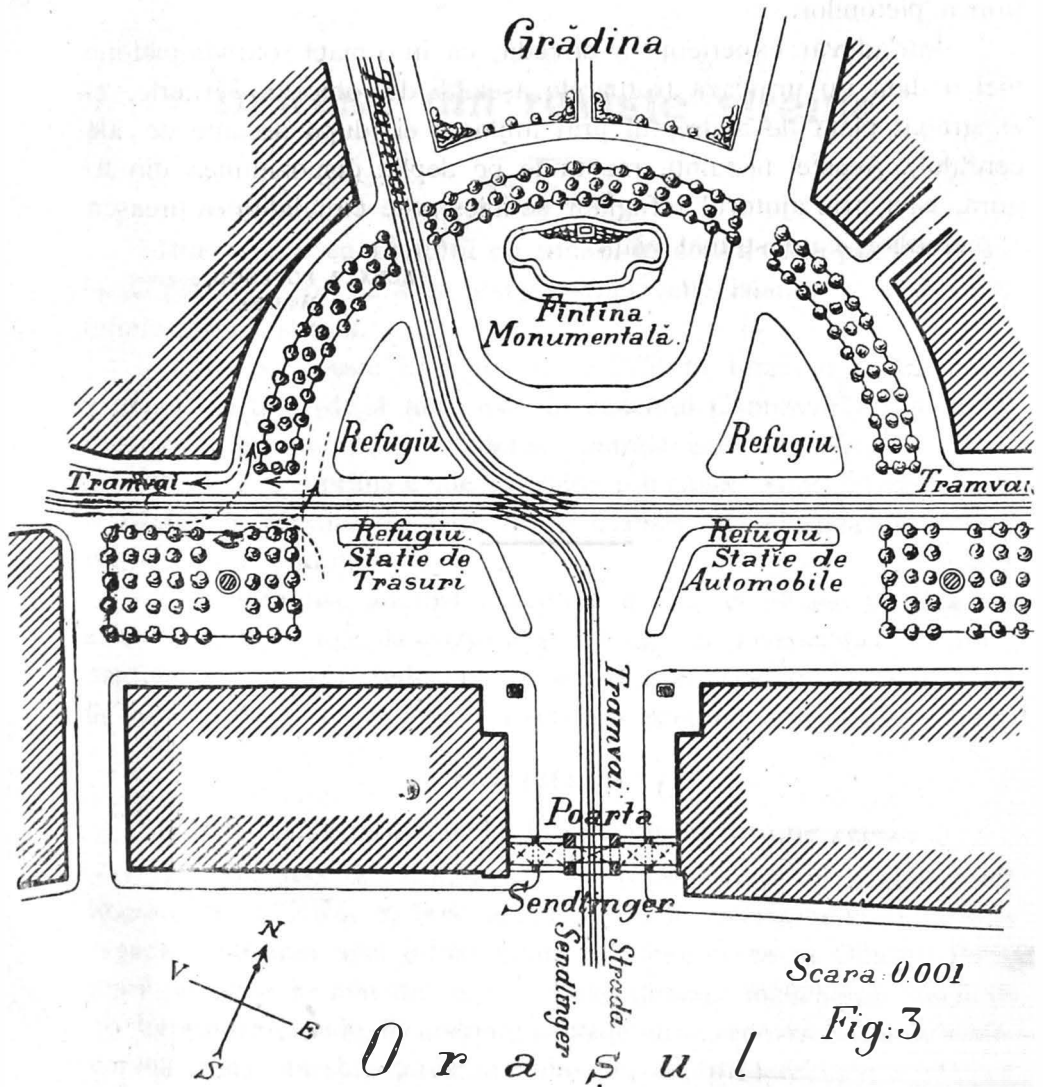
Intr'adevăr, se pot așeza monumente, fântâni, plantațiuni, în părțile mărginoase ale pieței, acolo unde se găsesc punctele moarte de circulațiune, potrivit cerințelor estetice; în mijlocul pieței se pot așeza obeliscuri, mici grădini etc. în proporțiile pe care artistul le poate lesne ghici, așa ca piața să fie și frumoasă. Alt-fel de monumente, se pare, că nu convin în aceste puncte centrale.

O dezlegare a problemului plină de isbândă și răspunzând deopotrivă cerințelor de circulațiune și estetice, o găsesc în o schiță*) pentru o viitoare aranjare a pieței Sendlinger Tor din München (fig 3), pe care azi e o circulațiune destul de mare.

Se păstrează mijlocul pieței numai pentru circulațiunea tramvaelor, făcându-se acolo stația de urcare și scoborâre; în acest scop se prevăd cele patru mici trotuare „refugiuri“ în mijlocul pieței, pentru a înlesni accesul la tramvae. In zonele lipsite de circulațiune din mijlocul pieței se așează cele două stații de birji, trăsuri și automobile. Circulațiunea vehiculelor e silită în acest fel să se ordoneze și să se facă la partea circulară periferică a pieței și pentru a ordona mișcarea ei, se prevede o coroană de plantațiuni de arbori, care o împarte în două zone de circulație.

*) In birourile „serviciului de extindere“ al orașului München, concepută câțiva ani mai în urmă, când serviciul era condus de d-l Prof. Th. Fischer.

*Suita de aranjare a pietei Sendlinger-Tor
din Muenchen.*



De o parte a pieței în un punct mort al circulațiunei se așează o fântână monumentală, care lucrează asupra pieței și asupra străzii Sendlinger, pe care o domină, cu mult efect artistic. O mică inspecțiune a figurei ne mai arată că de și piața este ast-fel destul de bogat orânduită, totuși se mai găsesc destule puncte însemnate, unde se pot așeza candelabre, mici pavilioane de anunțuri etc. etc.

Dispozițiunea din figură mai satisface pe deplin și circulațiunea pietonilor.

Intr'adevăr experiența a dovedit, că în o piață rotundă pietonii nici o dată nu urmează trotuarele așezate de obicei periferic, ci ei străbat piața de a dreptul prin mijlocul ei (după secante de ale cercului). Acestei năzuinți, răspunde pe deplin dispozițiunea din figură, căci prin ajutorul refugiilor se inlesnește circulațiunea firească a pietonilor, care străbat piața.

ALEX. I. POPESCU, inginer
München.

Extrase din reviste streine

Poduri

Intrebuințarea oțelului cu nickel în construcția podurilor s'a făcut pentru întâia oară la podul „Blackwell's Island” la New-York, terminat anul acesta.

Acest pod peste East River, de 2259 m. lungime totală, a fost executat în timp de 4 ani; este în sistemul Cantilivru ca și podul nostru peste Dunăre; deschiderea centrală este de 360 m.

Pieșele comprimate ale grinzilor principale sunt în oțel cu o rezistență la ruptură de 39,5 kgr și o rezistență elastică de 20 kgr. pe milimetru pătrat.

Pieșele întinse au fost executate în oțel cu nickel a cărui rezistență este 60 kgr. la ruptură și 34 kgr. la elasticitate pe mm²; ast-fel s'a realizat o reducere de secțiune în aceste bare cu 40 până la 50 la sută și o scădere însemnată în greutatea proprie a podului.

Edilitate *)

1. Progresele realizate la filtrele cu filtrațiune repede ¹⁾

Ph. Burgess dă următoarea dare de seamă în „Engineering Record” V, 57. No. 8, 908, asupra filtrelor americane cu filtrațiune repede. Curățirea apei întrebuințată la alimentarea în Ohio a făcut mari progrese în anii din urmă. Cele dintăiu instalațiuni de filtre cu filtrațiune repede au servit pentru curățirea apei superficiale, care-și gășia întrebuințarea în industrie, de firișoarele de argilă, ce le conține.

*) Comunicate de d-l I. Popescu, inginer München.

1) Din „Technisches Gemeindeblatt” No. 10. 1908.

Cele dintâi instalațiuni erau niște simple putini de lemn rotunde de 2,4 m. până la 6,0 m. diametru, și 2,1 m. până la 2.7 m. înălțime. Filtrul propriu zis consta din nisip grăunțos și mare, ale cărui boabe erau pe cât posibil de aceeași mărime. Acest material răzima pe un fund de alamă găurit, care se găsia așezat cu 30 ctm. mai sus de fundul putinei. Filtrul se putea curăți, făcând să treacă un curent de apă de jos în sus, în timp ce greble adaptate la niște brațe orizontale învârtitoare în jurul axei verticale a putinei amestecau materialul filtrant, ajutând spălarea lui.

Dispozițiuni și aparate pentru regularea filtrului nu erau. Operațiunea se făcea lesne și fără multă supraveghere, iar apei i se adăuga, puțină vreme înainte de începerea filtrațiunei oare-care substanțe chimice, cum era sulfatul de aluminiu. După disolvarea acestor substanțe chimice, nu se lăsa nici un timp, ca să se depue substanțele străine din apă, ci de îndată apa trecea la filtru. Azi asemenea filtre cu filtrațiune repede se întrebuițează în America pentru alimentarea orașelor. La un atare filtru se deosebesc patru părți și anume: basinul de filtrat, drenajele, dispozițiunile de spălare și materialul de filtrat. Ar mai fi de adăugat aparatele pentru regularea iuștei de filtrare și a sarcinei filtrului.

Cele dintâii *basine de filtrare* erau simple putini de lemn circulare; această formă se adoptase în legătură cu operațiunea de învârtire ce se dedea brațelor orizontale în timpul spălării materialului de filtrat. De la 1900 se întrebuițează pentru amestecarea materialului filtrului, în locul brațelor învârtitoare, aer comprimat, și de atunci s'a înlocuit forma circulară a basinului de filtrare cu o formă dreptunghiulară. Tot cu acest prilej se mări și suprafața lui de la 16 m.² până la 130 m.² și mai bine. Construcțiunea unor asemenea basine se face azi din beton armat.

Mărimea basinelor de filtrare depinde se înțelege, de debitul ce ele trebuie să dea. Până mai deunăzi era obiceiul a se cere unor asemenea filtre un debit zilnic de 3800 m.³; azi însă se execută în Columbus 10 asemenea filtre, fie-care cu un debit de 11400 m.³, în timp ce filtrele care funcționează deja în Cincinnati sânt în No. de 28 cu un debit de 15.000 m.³ zilnic.

Drenajele sub filtre cu un îndoit scop și anume, pe de o parte servesc ca colector pentru apa filtrată, pe de alta servesc ca să distribue apa curată diferitelor filtre, când acestea se curăță, făcând să treacă un curent de apă de jos în sus. Azi, s'a căutat, ca pentru

aceste drenaje să se întrebuințeze niște jghiaburi de beton acoperite sus cu o placă de alamă găurită, cum e în Cincinnati. Apa de spălat intră cu presiune prin aceste găuri, se ridică în sus prin particulele de nisip ale filtrului, spălând murdăriile lăsate în filtru de apa care s'a filtrat mai înainte. Scurgerea apei murdărită, cu care s'a spălat filtrul, se făcea la tipurile mai vechi de filtre din New-York, vărsându-se în o rigolă inelară așezată de jur împrejurul basinului de filtrare (putinei) și ceva mai sus de fața deasupra a nisipului din filtru. Azi, când în locul formei circulare se întrebuințează forma dreptunghiulară și de dimensiuni mult mai mari, scurgerea apei murdărite, care a servit la spălarea filtrului se face prin o serie de rigole așezate în lungul basinelor, dispuse cuviincios, ca vărsarea apei să se facă din toate părțile de o dată și lesne.

Pentru a ajuta *spălarea materialului* murdar, s'au întrebuințat felurite dispozițiuni, care toate sprijină pe principiul de a amesteca acel material. Pentru aceasta, mai întâi s'au întrebuințat niște brațe orizontale prevăzute cu dinți și învârtindu-se în jurul axului vertical al basinelor (putinei) rotunde. Azi pentru filtrele dreptunghiulare se face amestecarea nisipului cu ajutorul aerului comprimat și pentru aceasta e de ajuns o presiune de 0.3 kg. cm.².

Conducerea acestui aer se face ori prin un sistem special de tuburi, ori prin drenurile colectoare deadreptul și în același timp cu spălarea, dobândindu-se așa rezultate bune.

Cu prilejul încercărilor pregătitoare făcute la instalațiunea din Cincinnati s'a dovedit că introducerea aerului comprimat nu e atât de folositoare, și că e destul, ca curentul de apă silit ca să se urce în sus în filtru, să fie sub presiune. Așa se procedează la aceste instalațiuni și apa vine cu o iuțeală de 60—70 ctm. pe minută în filtru, amestecând așa de bine nisipul, că după o operațiune de 2 minute, nisipul e deja spălat. Cu iuțeli mai mici sau cu brațe învârtitoare, spălarea durează 8 până la 20 minute.

Mărimea boabelor de nisip nu joacă mare însemnătate azi precum juca înainte. Se întrebuințează de obicei nisip de râu. Dacă e prea fin, nu e bine, căci la spălarea lui se pierde mult, fiind târât de apă, dacă e prea mare, tot reținând particulele mici de nisip din apă, ajunge cu timpul să aibă mult nisip mărunț și în acest caz materialul nu e tocmai propriu, acest filtru sprijinindu-se tocmai pe faptul, ca boabele de nisip să fie de o potrivă de mari.

Se ia în mijlociu nisip ale cărui boabe au un diametru de 0,35 m. m.

Lucrul filtrului se regulează în mod automatic. Economiceste e de dorit ca filtrul să lucreze sub cea mai mare sarcină. Dispozițiunile mai vechi de regulat sânt deschise ; ele lucrează mulțămitor, însă dau câte o dată mari pierderi de presiune. Azi se întrebuințează dispozițiuni și aparate închise pentru regularea lucrului filtrului.

Pentru a asigura funcționarea bună a filtrului, trebuie ca gradul de permeabilitate în filtru să fie bine supravegheat.

În acest scop aparate de măsurat permit a cunoaște presiunea apei deasupra filtrului, precum și în tuburile de golire ale filtrului.

Când diferența celor două citiri, ajunge să fie egală cu presiunea apei deasupra filtrului, atunci filtrul e murdar, și se dispune curățirea lui. Din motive de economie e bine ca funcționarea aparatelor de măsurat să fie conduse din o centrală. La instalațiile mai vechi, acest lucru se făcea cu aparate hidraulice ; în instalațiile noi din Cincinnati se întrebuințează aparate electrice, așa de bine dispuse, că un singur om poate supraveghea regularea filtrațiunei pentru întreaga instalațiune de 420.000 m.³/zi.

Ca *substanțe chimice* disolvanțe s'a întrebuințat până la 1900 în curățirea pregătitoare a apei numai sulfatul de aluminiu. De atunci se întrebuințează var cu sulfat de fer, care e mult mai eftin. Vânzarea sulfatului de fer o face prin trust societatea American Steel and Wire Company, care-l produce în mod secundar din exploatarea sa industrială.

Acest material costă pe jumătate mai eftin de cât sulfatul de aluminiu.

Sulfatul de aluminiu se întrebuințează cu succes la apele alcaline pentru a produce depunerea substanței cușinse în apă și îndepărtarea ei din apă.

Dacă apa nu e alcalină, atunci, se adaugă mai întâi puțin var. Întrebuințarea ferului și a varului se face în oare-care proporțiuni ; prea puțin var, face ca disolvarea corpurilor străine să se producă numai în parte, iar restul de substanță se depune în rețeaua de conducte. În acest fel, s'au produs în Ohio foarte multe neajunsuri, și au silit administrația la o mai mare prevedere. Încercări făcute au arătat, că, câte o dată e mai bine a se întrebuința sulfatul de Fe în locul celui de Al, când constituțiunea chimică a apei o îngăduie. Cu raport la influența pe care adaosul de subst. chimice o exercită

asupra apei, se poate spune, că alaunul dă o apă foarte limpede, însă puțin dură; adaosul de var și sulfat de fer mărește însă mult mai mult duritatea apei, și anume cu 6 mgr. de litru de apă, pentru fie-care 12 mgr. de sulfat adăugat la litru.

Aceste lucruri sânt adevărate atâta vreme cât nu se pune var în exces.

Întrebuințarea alaunului are mai departe tot avantajul, că limpește bine apa care are vre-o culoare; e însă ce e drept mai scump ca sulfatul de fer.

În instalațiunile mai mici, adaosul de substanțe chimice la apa crudă, se face disolvându-se mai întâi acele substanțe în bazine speciale, unde se păstrează, și de acolo soluțiunea e silită să curgă în curent continuu în bazinele de filtrare.

Pentru instalațiunile mai mari, metoda aceasta nu mai e aplicabil, fiind-că față cu mărirea rezervoarelor de filtrat apa, trebuie niște bazine pentru chemicalii prea mari, și e costisitor; de aceea pentru instalațiile mari, se adaugă sărurile pomenite deadreptul în curentul de apă.

Basinele de limpezire întrebuințate la instalațiunile cu filtre rezezi își au însemnătatea lor. Înainte vreme, aceste bazine erau relativ mici și slujiau mai mult pentru a îngădui să se producă reacțiunile chimice. Îndepărtarea materiilor străine din apă era lăsată în seama filtrelor, care din această pricină se înoroiau repede și trebuiau curățite des, cerând multă apă de spălat, câte o dată chiar 30% din întreaga câtimă de apă filtrată. Azi mărirea acestor bazine se măsoară așa fel, ca apa să rămâe într'însele timp de 3—5 ore; în acest fel, se înțelege, se capătă dimensiuni mult mai mari pentru bazine, dar se obține un efect superior filtrațiunei, care-i urmează, și mai multă siguranță în exploatare.

Aceste bazine folosesc cu prisosință mai ales, când apa vine turbure, și ca să se limpeziască înainte de a trece la filtrare, are nevoie să stea mai mult de trei ore în bazine.

Așa în instalațiile de la Cincinnati, durata de sedimentare în aceste bazine poate să varieze de la 0,4 până la 4,7 ore, după cum e apa de turbure.

În multe cazuri, se simte nevoia unei duble tratări a acestei ape cu chemicalii. Când apa e prea turbure, se întâmplă câte o dată că aproape 75% din chemicaliile adaose numai au efect asupra apei în repauz; de aceea, dacă e spațiu disponibil, se construiesc

basine de limpezire mari, în care se lasă apa mai multe ciasuri să se limpeziască, adaugându-i se numai puține substanțe chimice, și numai în urmă, i se completează doza întreagă.

Se poate zice, că o apă se poate bine limpezi în acest fel, când nu are mai mult de 50 mgr. la litru de substanțe, care să o turbure. Dacă bazinele de limpezire sânt destul de mari, atunci nu e nevoie de așa multă cătime de substanțe chimice, și deci se poate face economie.

În acest caz însă, se cer cheltuel mai mari de construcție, care sânt pe deplin acoperite de economia în exploatare.

Basinele de apă curată, care se găsesc în dosul filtrelor aveau nainte vreme întinderi mici, așa că din această pricină, se întâmpla de multe ori, ca după o energică funcționare a pompelor, să se goliască pe deplin bazinele acestea. Practicește e greu a se stabili o legătură între debitul de apă trebuitor în oraș și între debitul filtrelor, față cu dimensiunile reduse ale basinelor de apă curată. Exploatarea lasă de dorit din această privință, mai ales dacă nu se găsește în oraș și unul sau mai multe rezervoare de compensație.

Acolo unde aceste rezervoare lipsesc, se cere azi, ca bazinele de apă curată să aibă un cuprins deopotrivă cu volumul de apă care se consumă în oraș timp de 2 ore.

În ceea ce privește costul de construcțiune al unui filtru re-pe-de *Burgess* dă următoarele date. La început când se întrebuinta pentru bazinele de filtrare o simplă puțină de lemn, costul de instalațiune se aprecia la 4000—10500 lei pentru un consum zilnic de 1000 m³. Costul de exploatare era între 4—15 lei pentru mia de m. c. de apă filtrată, după mărimea instalațiunii, calitatea apei, cătimea chemicaliilor etc.

Azi când construcțiunea se face din beton, costul său e mai ridicat, și anume se ia 16000—20000 lei pe mia de m. c. consum zilnic. Costul de exploatare la acestea e mult mai redus. Așa bunăoară la Harrisburg el este în mijlociu de 7 lei pe mia de m. c. de apă filtrată; în acest cost intră 2 lei pentru chemicalii și 2,50 lei pentru serviciul instalațiunii. Efectul unei asemenea instalațiuni de „filtre repezi“ este în mijlocie anuală măsurat după puterea de a reține bacterii din apă de 99,24‰. Acest efect a fost căpătat, adăugându-se cam vre-o 13 mgr. alaun de litru de apă, și întrebuințându-se cam 2‰ din apa curată pentru spălarea filtrelor și a instalațiunii.

II. Curățirea străzilor orașului Leipzig*)

De la 1 Aprilie trecut curățirea străzilor se face în regie de către comună; administrația se îngrijește de cele ce trebuie pentru curățirea zăpezii după cum urmează. După socotelile făcute pentru cele 3.500.000 m² stradă de curățit trebuie 44 de pluguri de zăpadă; așa ca fie-care plug pentru un lucru de 9 ore poate curăți 80.000 m². de stradă pe zi. În acest scop pe lângă cele 10 pluguri azi în ființă, se vor mai cauta încă 34 pluguri.

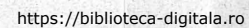
Pentru aceasta se vor schimba potrivit 10 din mașinile de măturat în pluguri de curățit zăpadă; aceiași operațiune vor mai încerca încă două mașini de măturat, trebuind să slujească drept pluguri de rezervă. Restul de 24 pluguri se vor face din nou. Costul total pentru transformarea mașinilor de măturat și cumpărarea plugurilor noi este 33.300 lei. Tot cu acest prilej se vor construi în mai multe puncte ale orașului cinci barace, unde să se poată păstra mașinile și vor costa 26.981,25 lei. Afară de acestea se vor mai construi în partea sudică a orașului o groapă pentru păstrat nisip trebuincios în caz de îngheț și gonoae și costă 1.821,25 lei

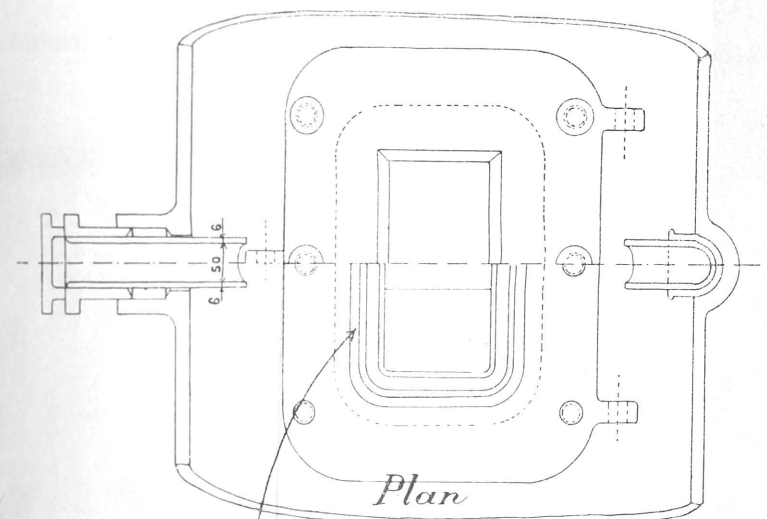
Cheltuelile totale cerute de lucrările mai sus descrise se ridică la suma de lei 62.102,50.



*) Din „Gesundheitsingenieur“ No. 19, 1 Oct. 1908 — Berlin.

Plan general al instalatiunilor principale existente
si al profilelor sondeșilor.

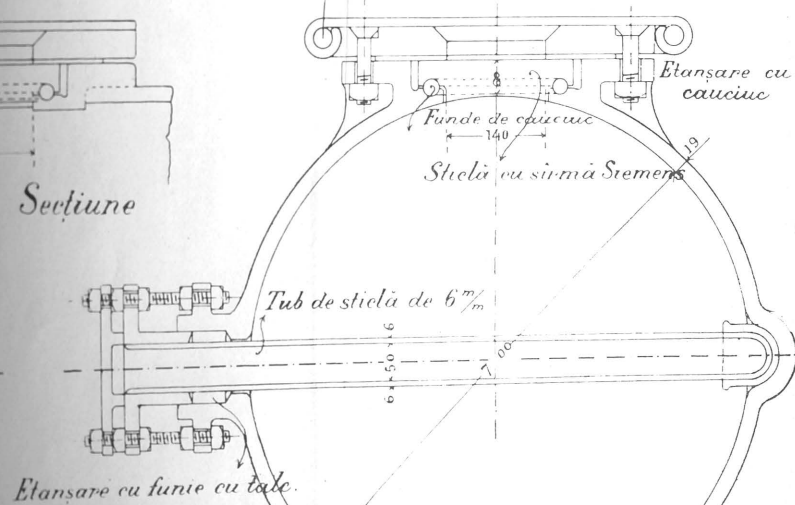




Plan



Vedere laterală Secțiune

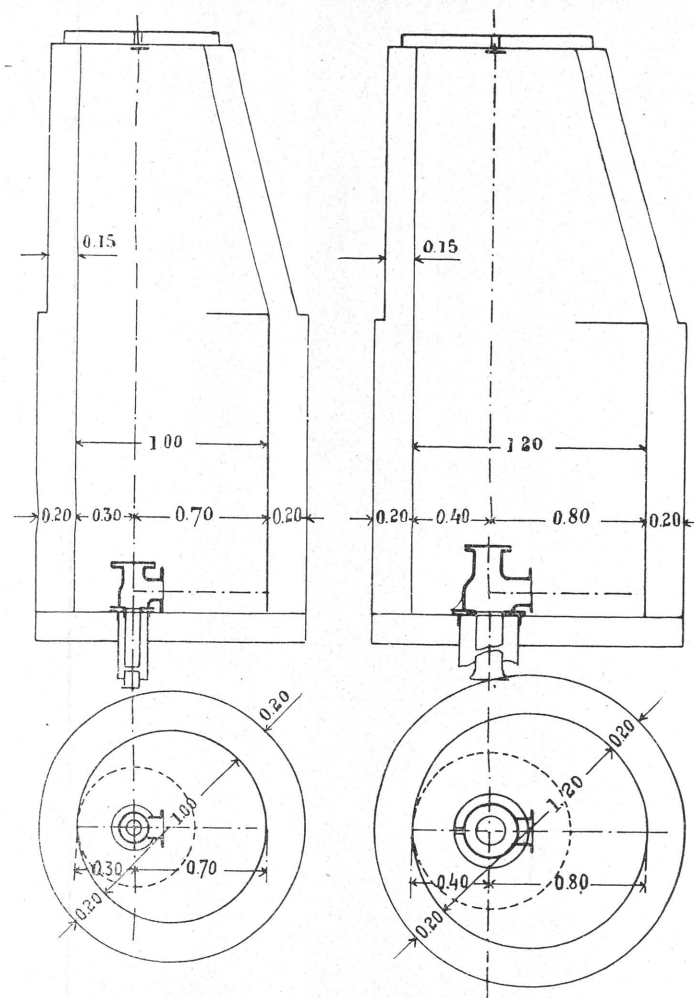


Etanșare cu funie cu talc

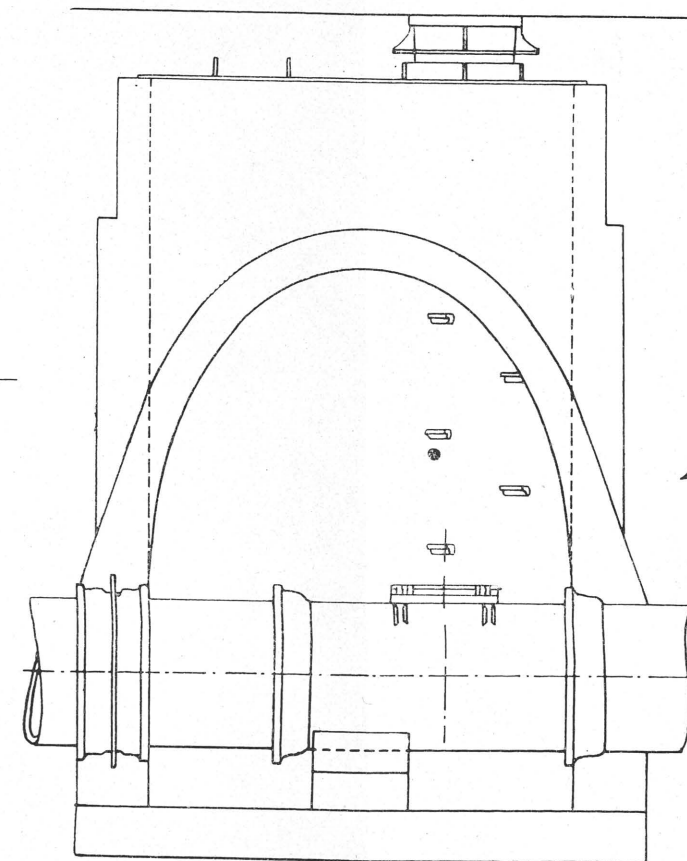
Piesă specială de fontă cu dispozitive pentru descoperirea aerului în conductă

Scara 1:5

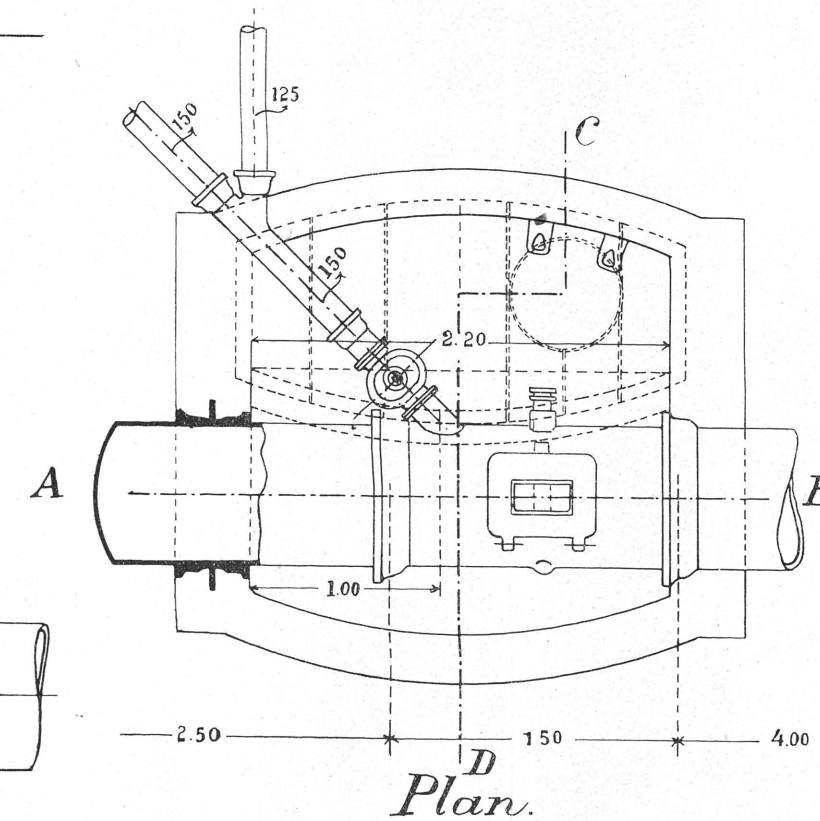
Guri de revisiune la puturile filtrante



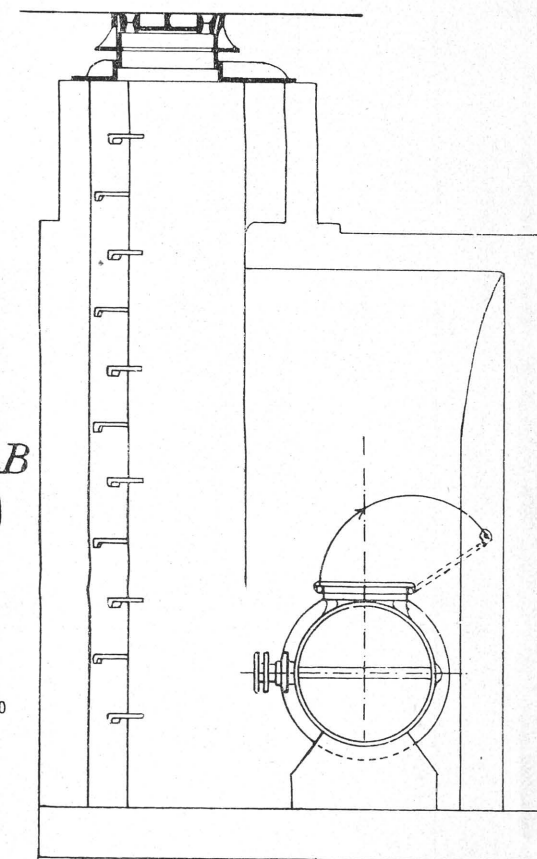
Gură de inspecție la racordarea conductelor secundare cu conducta principală, arătând dispozitive pentru descoperirea și înlăturarea aerului în conducta de aspirațiune.



Secțiunea A-B.



Scara 1:25



Secțiunea C-D.

Alimentarea cu apă
București

Tunelul conductei de aspirațiune
sub șoseaua Ulmi-Vlăsceni.

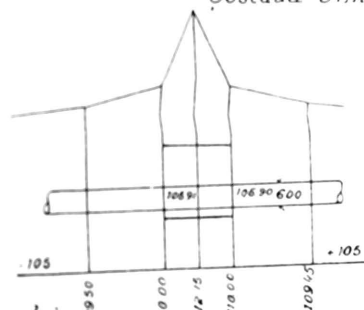
Scara 1:50

Secțiune longitudinală.

Secțiune transversală
A. B. C. D.

Profilul în lung.
Scara { Lungimilor 1:5000
Inaltimilor 1:100

Șoseaua Ulmi-Vlăsceni.



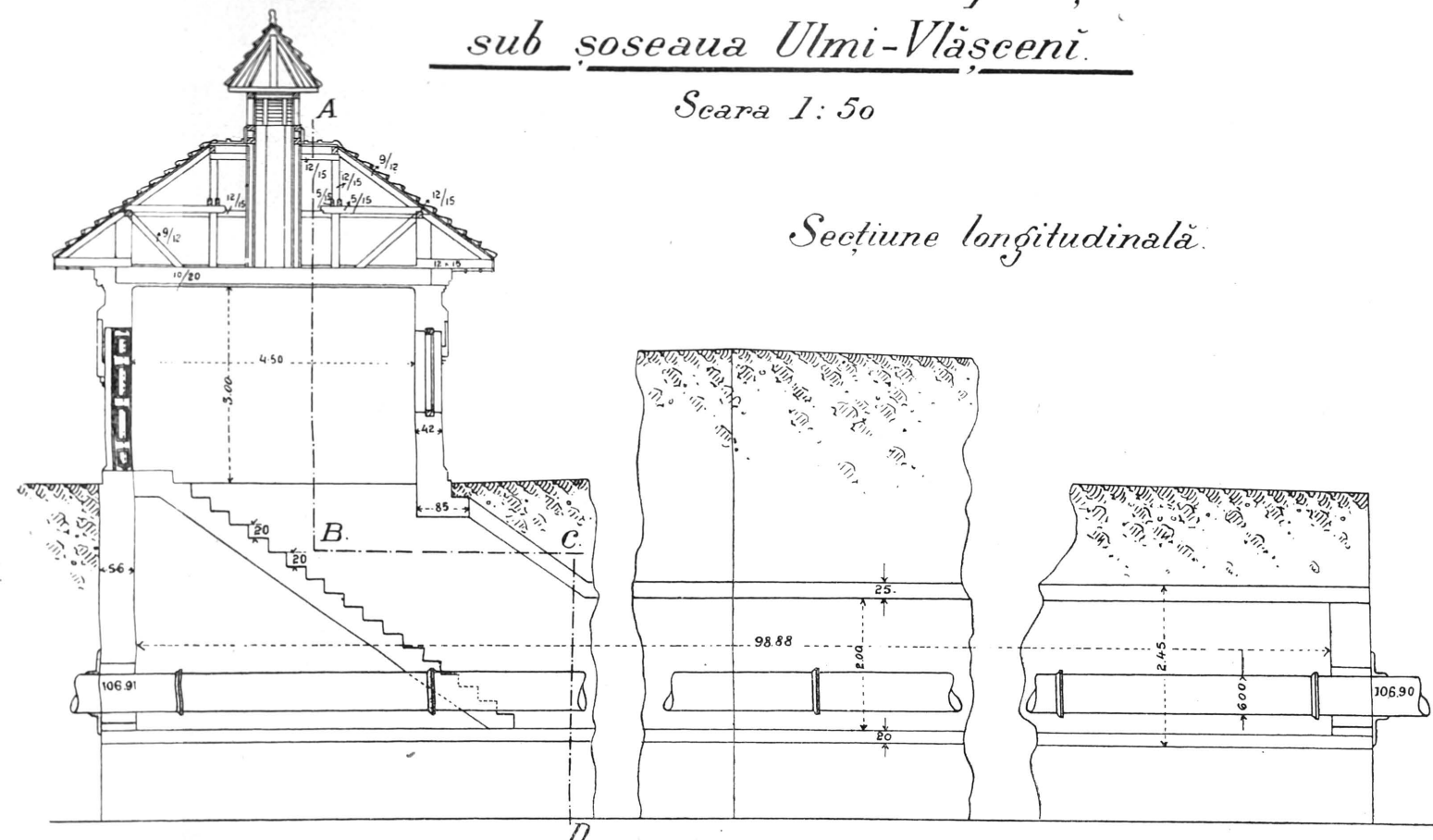
Cotele terenului

Cotele radierului
terenului

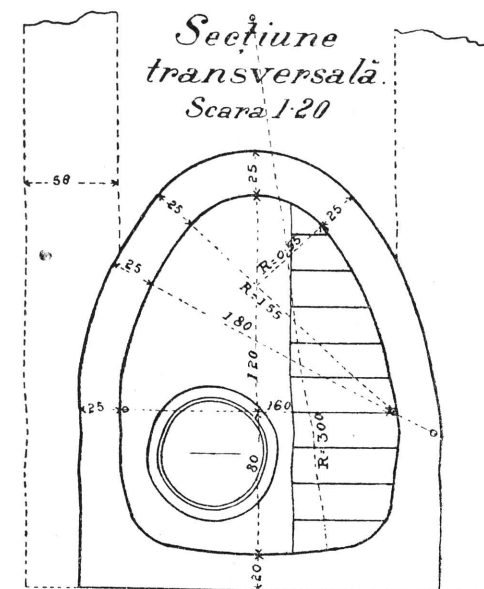
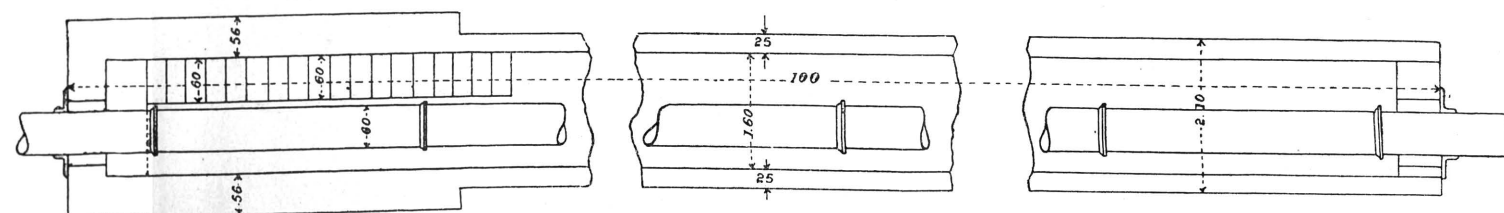
Distanța între
profile

Distanțe
acumulate.

	106.36	106.35	106.35
115	50	50	115
4.85	580	630	680
			796



Secțiune horizontală.



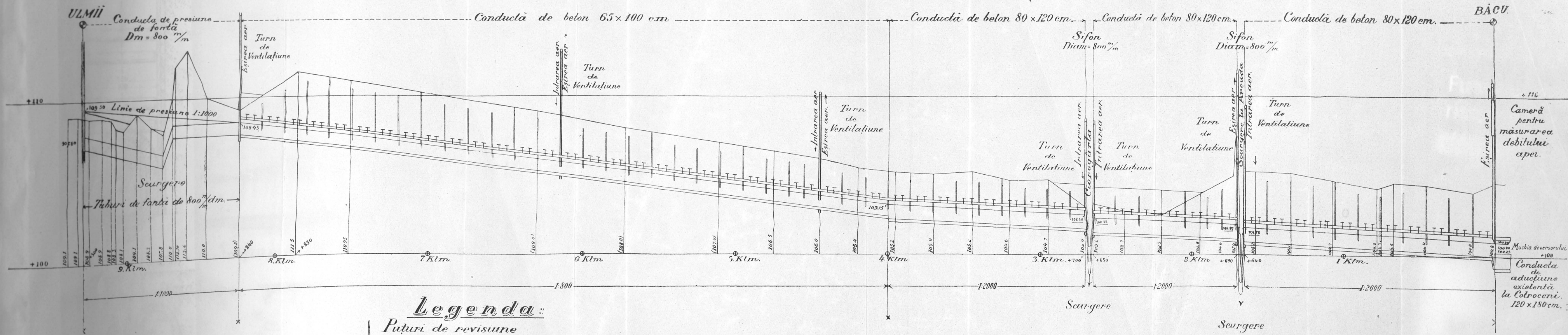
BUCUREȘTI ALIMENTAREA CU APA

Captarea din Ulmii

Stațiunea de refulare

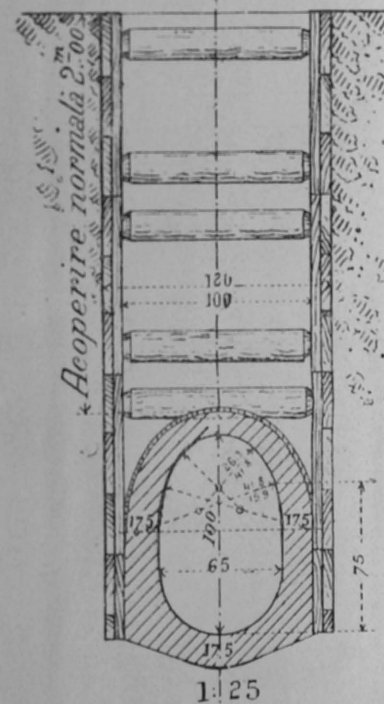
Profil longitudinal al conductei de aducțiune

de la stațiunea de refulare Ulmii până la Băcu

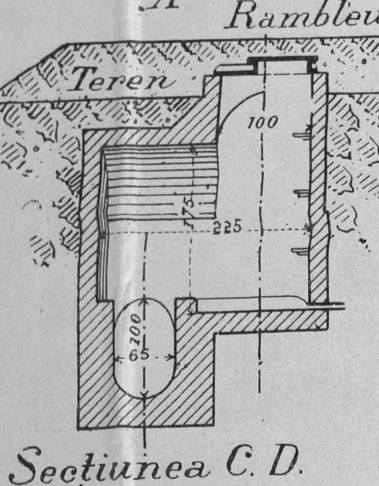
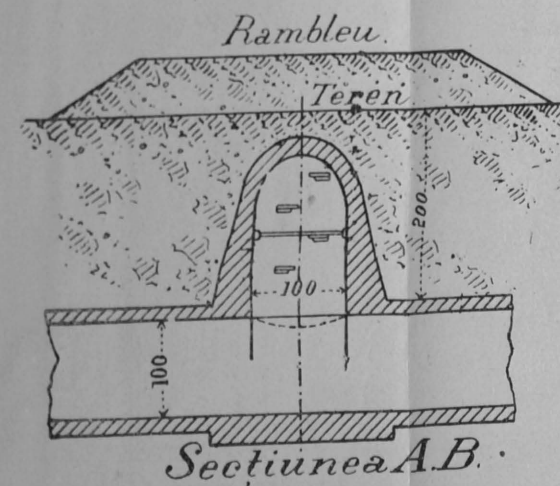
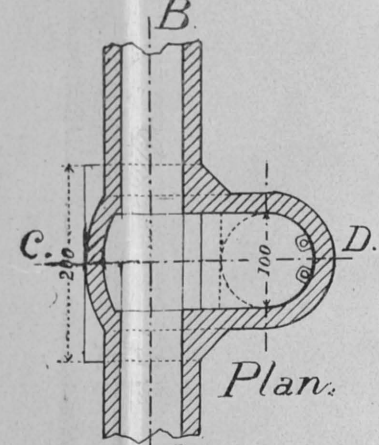


Captătura din Ulmii

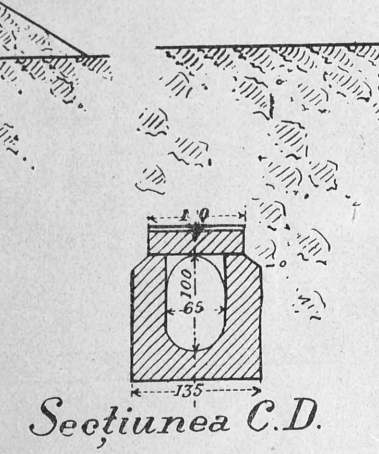
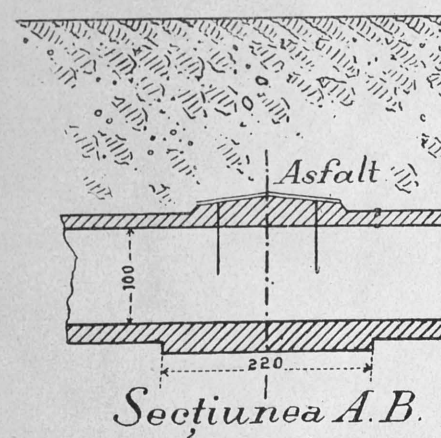
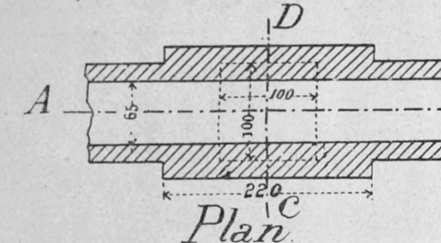
Secțiunea
Conductei 65x100 cu tranșea



Puț de revizuire acoperit.



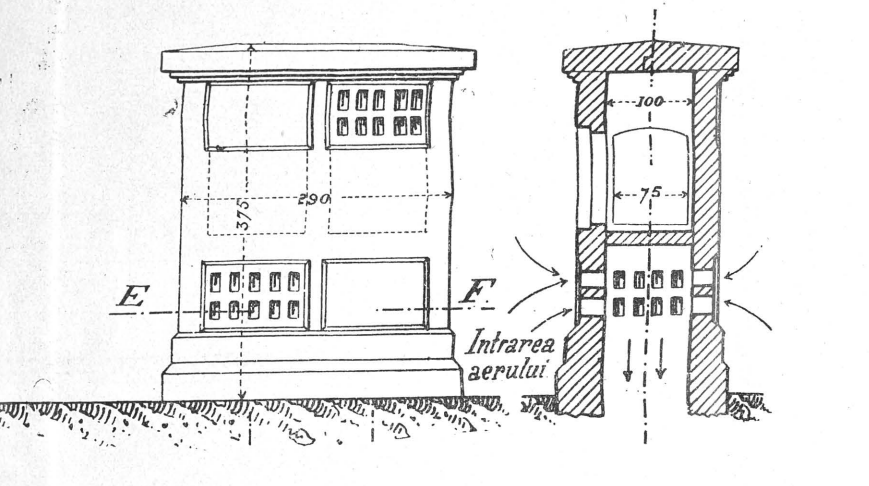
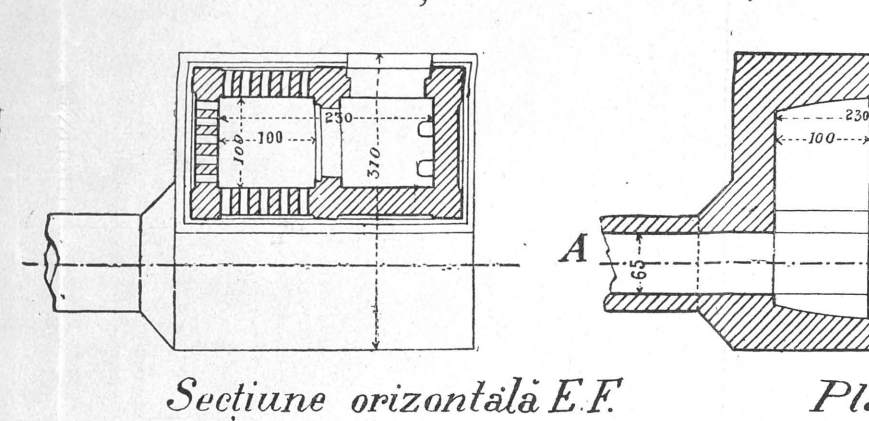
Gură infundată.



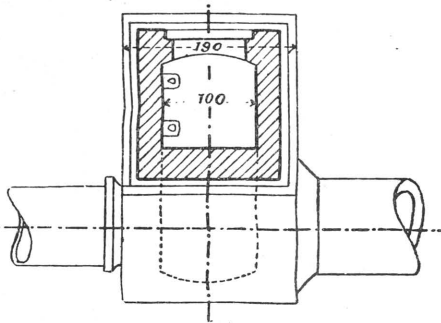
BUCUREȘTI. ALIMENTAREA CU APA

Detaliile Conductei de aducțiune

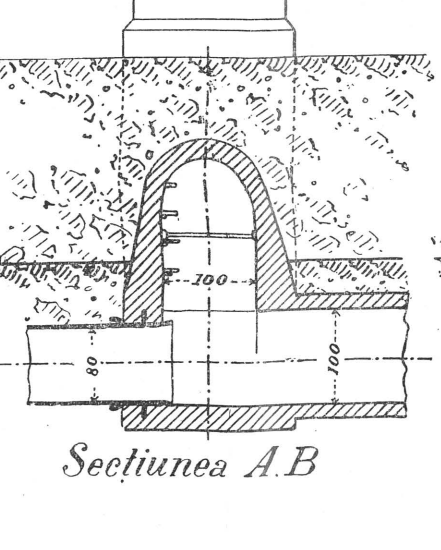
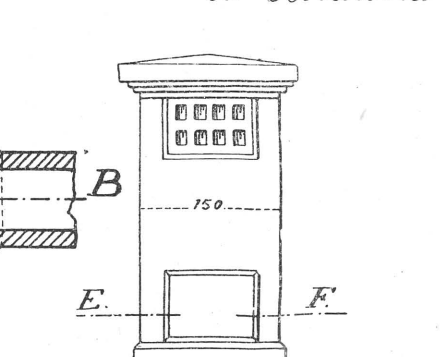
Puț de ventilațiune



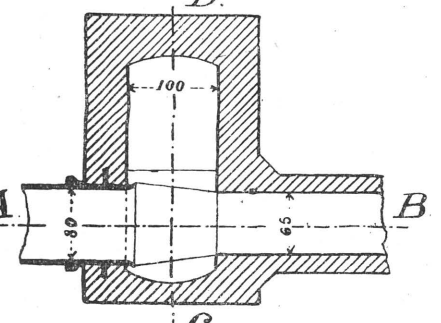
Secțiune orizontală E.F.



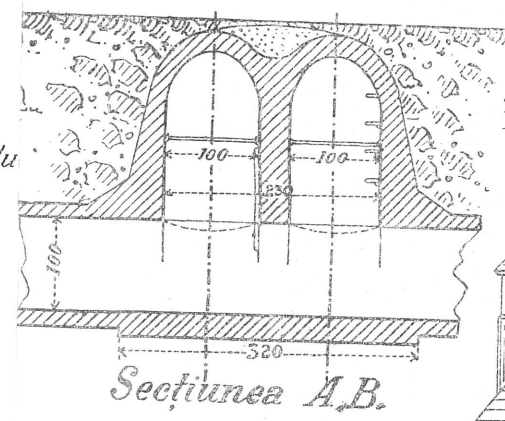
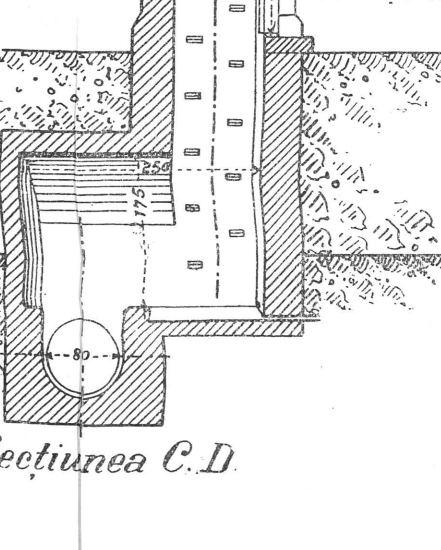
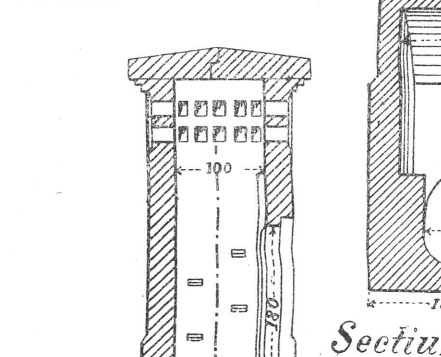
Trecerea conductei de fontă
cu conducta de beton.



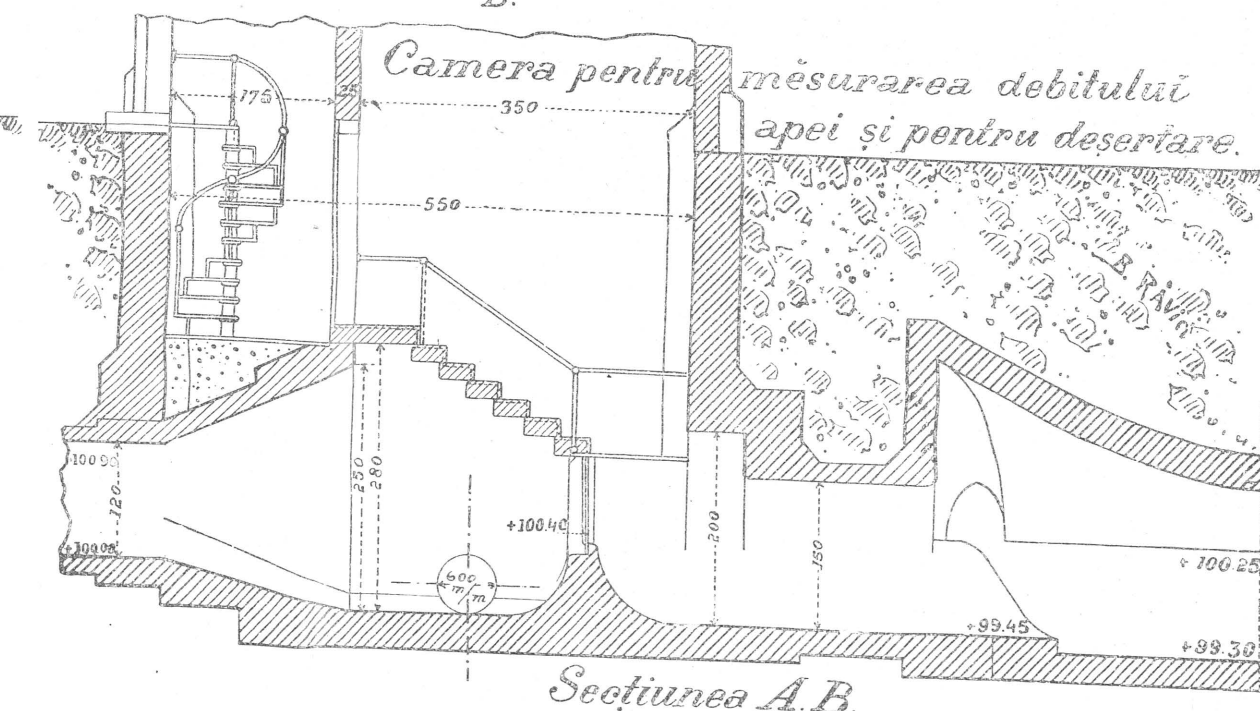
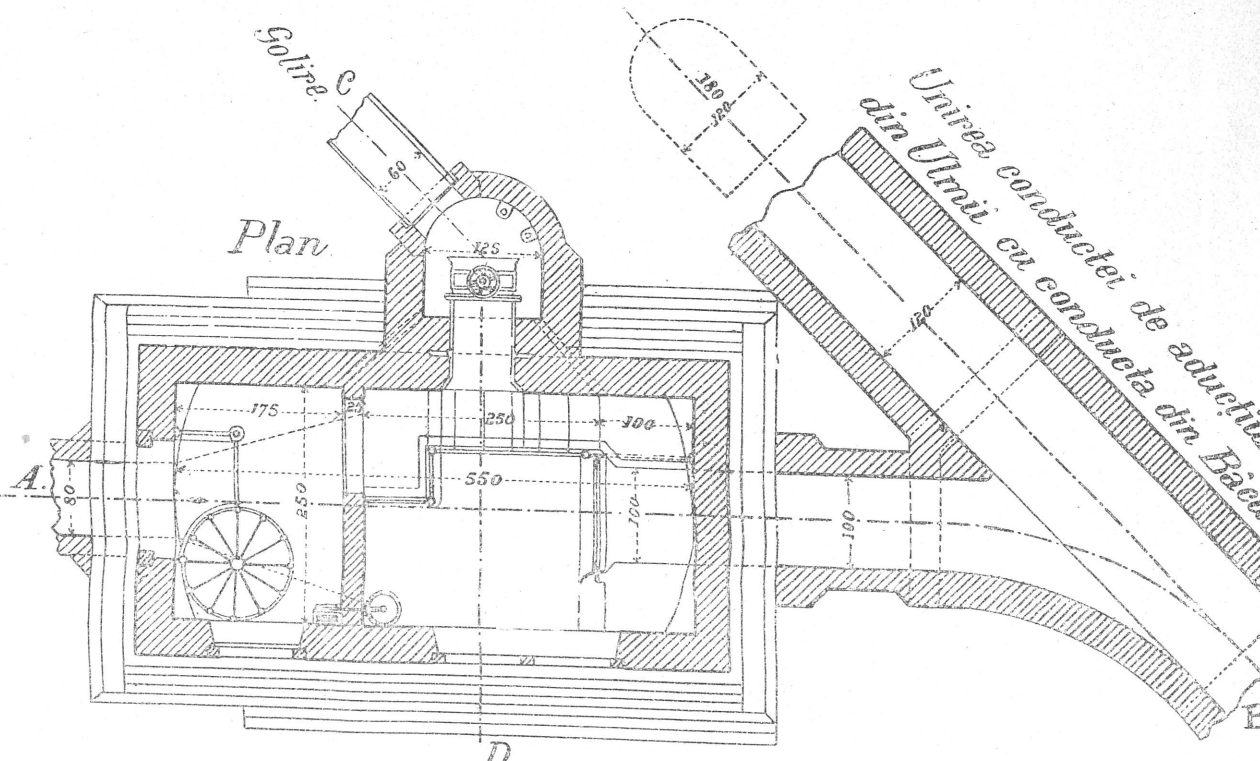
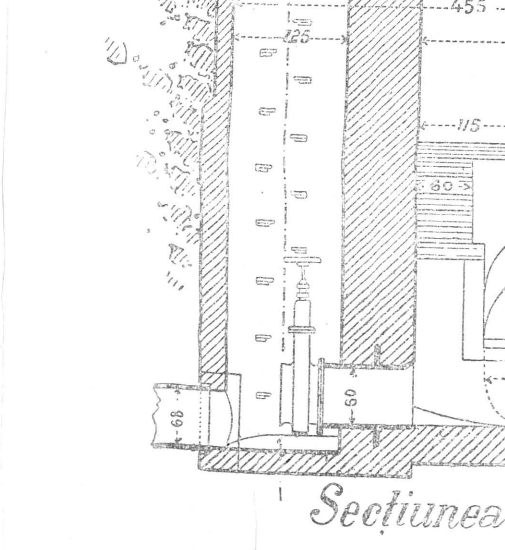
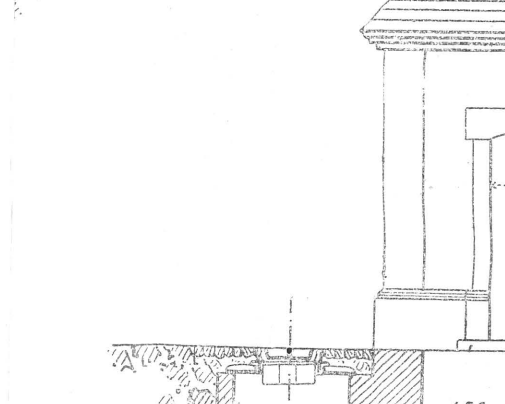
Plan. D



Esirea aerului



Secțiunea A.B.

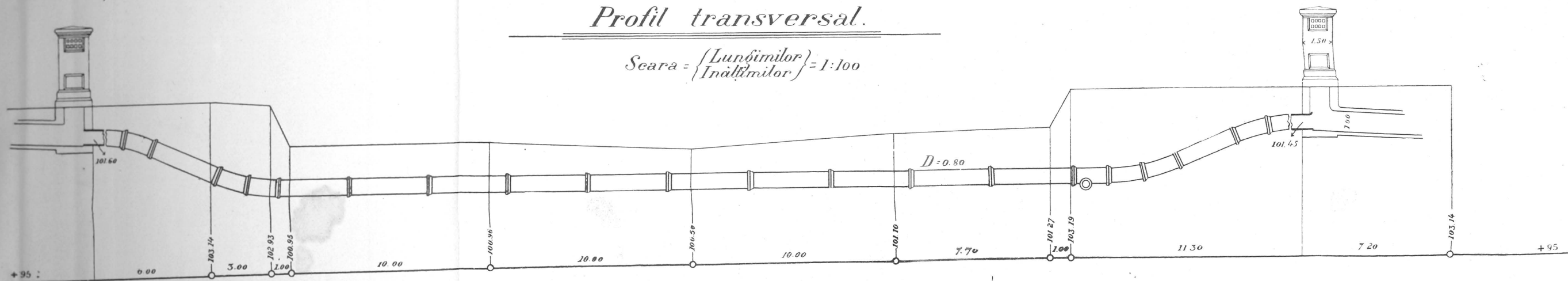


Alimentarea cu apă
București

SIFON SUB RIUL CIOROGÂRLA

Profil transversal.

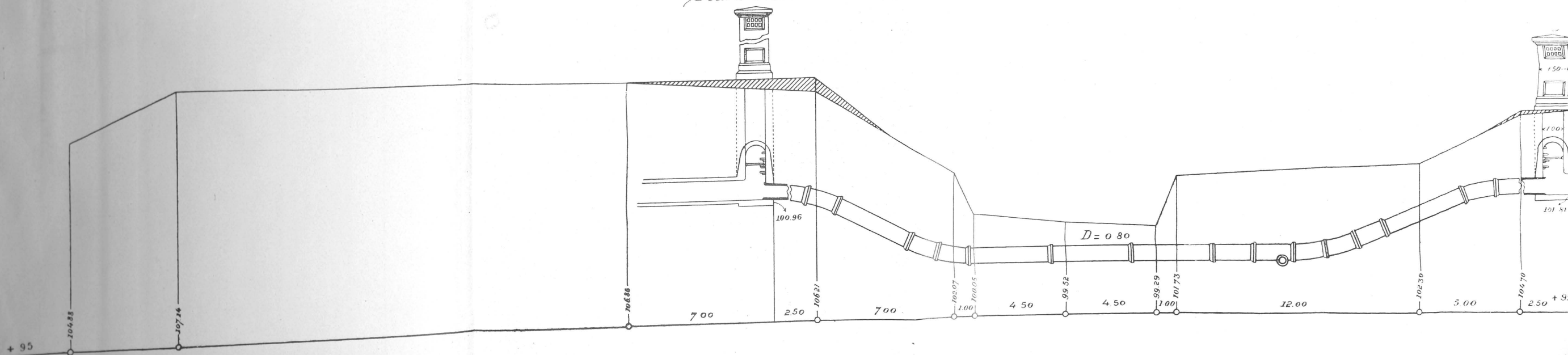
Scara = $\left\{ \begin{array}{l} \text{Lungșimilor} \\ \text{Înălțimilor} \end{array} \right\} = 1:100$



SIFON SUB CANALUL ARCUDA

Profil transversal.

Scara 1:100

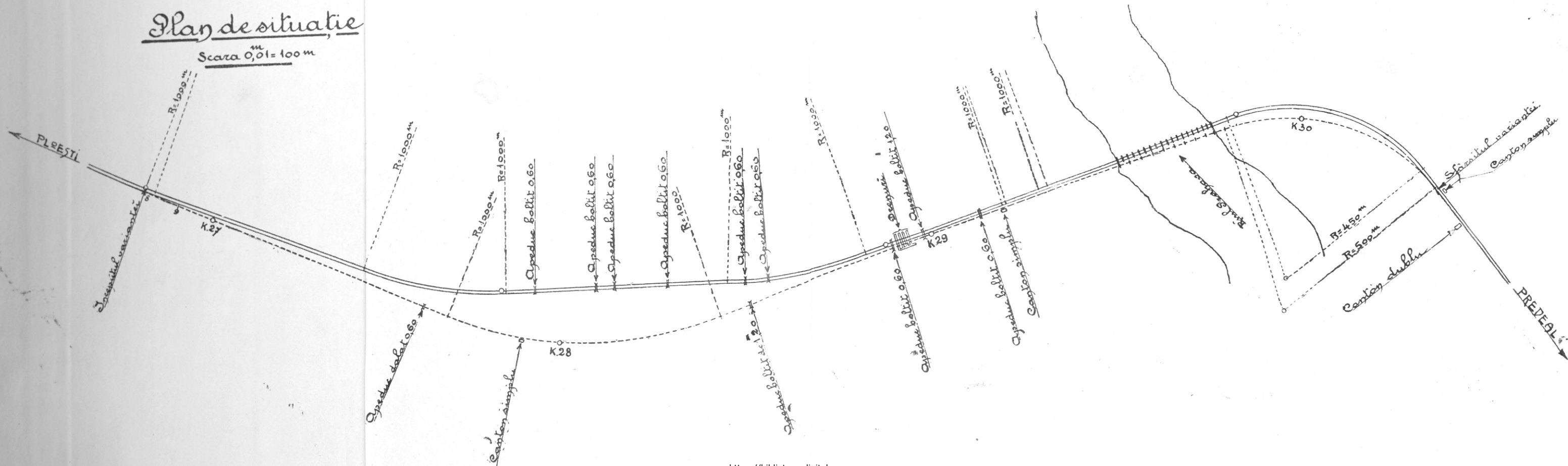


Dublarea liniei Ploesti-Predeal

Variantă la podul Bobolia

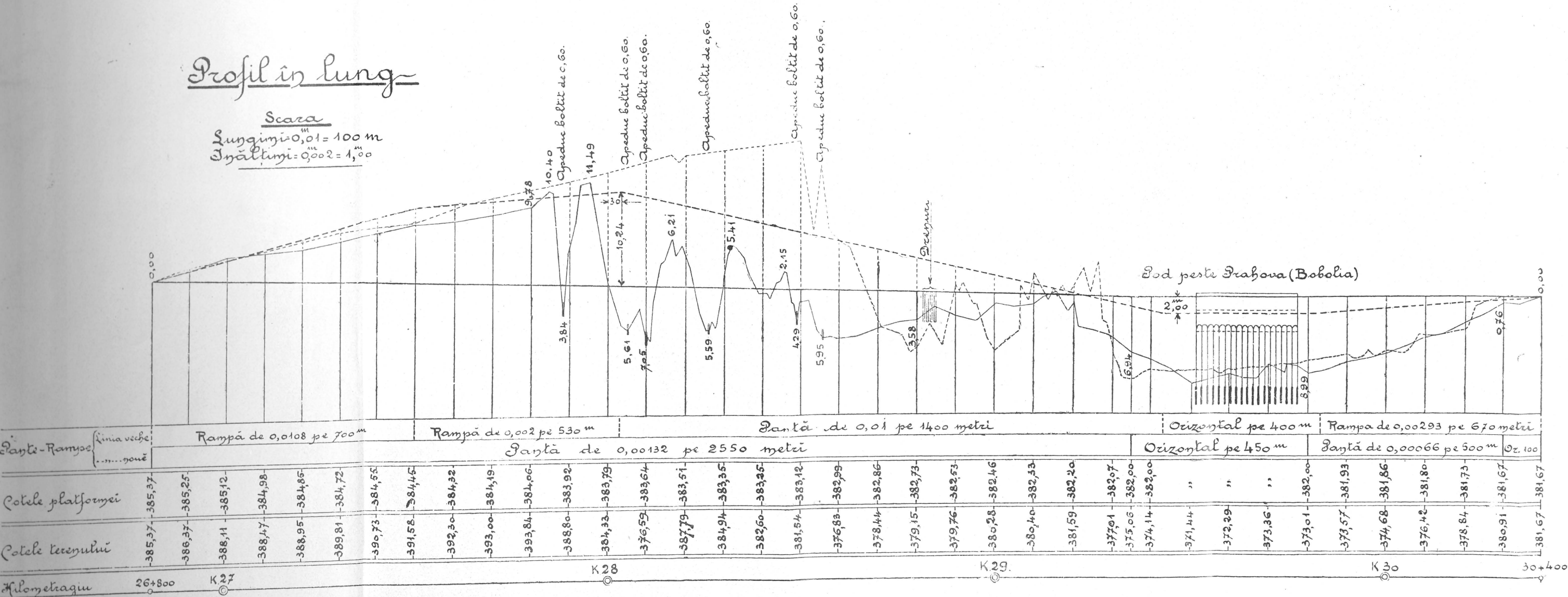
Plan de situație

Scara $0,01^m = 100\text{ m}$



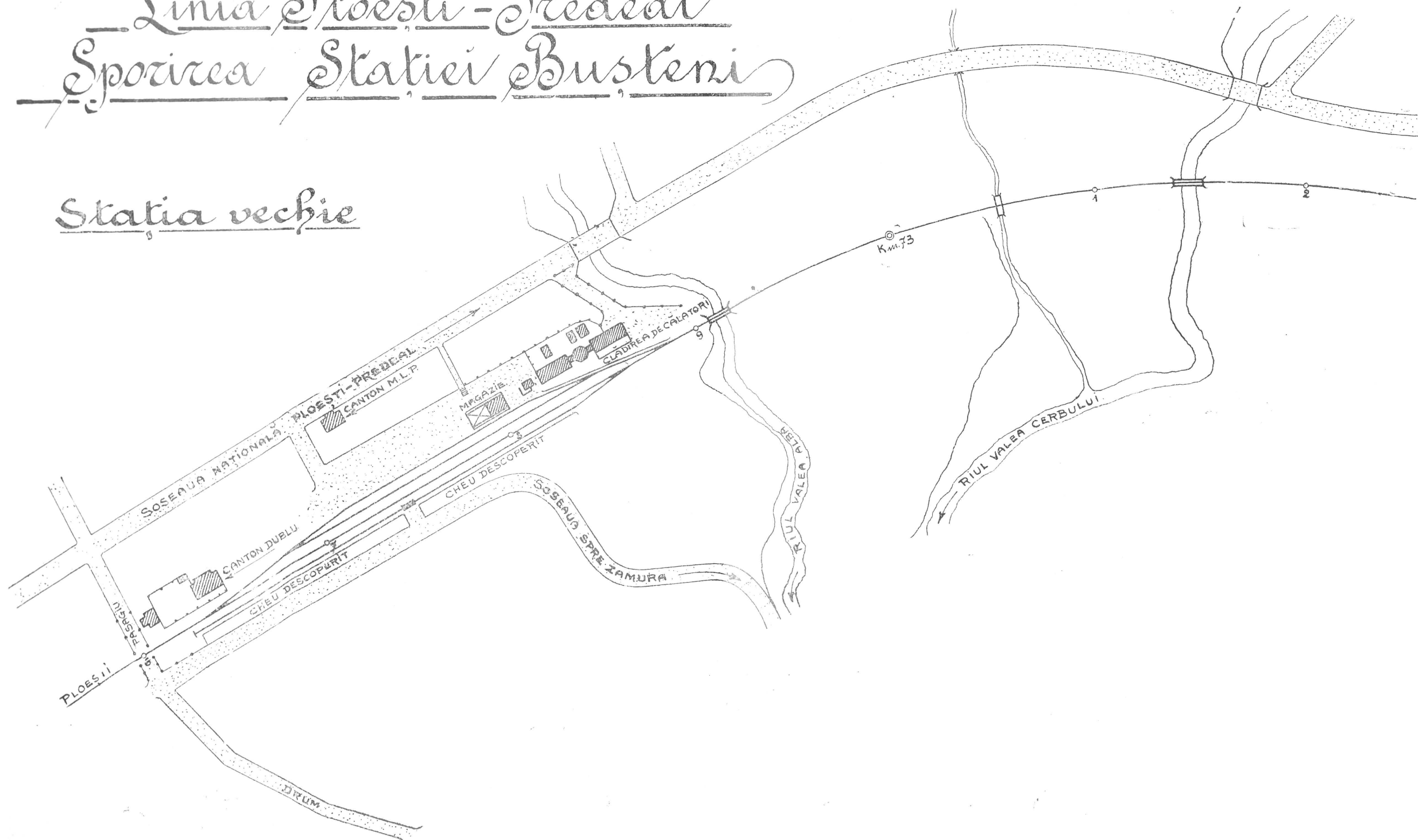
Profil in lung

Scara
 Lungime = 0,01 = 100 m
 Înălțime = 0,002 = 1,00

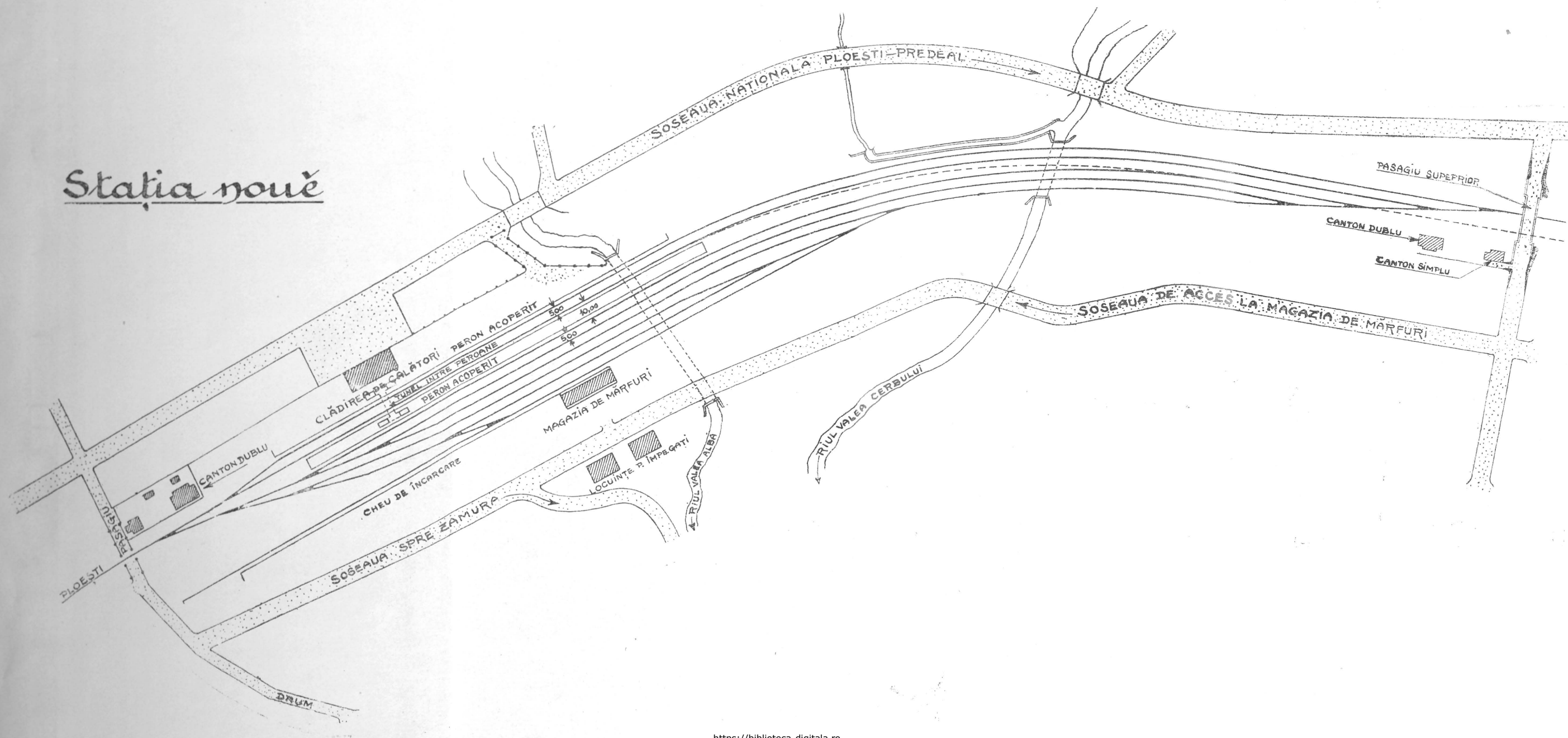


Linia Ploesti - Predeal Spotirea Statiei Busteni

Statia vechie

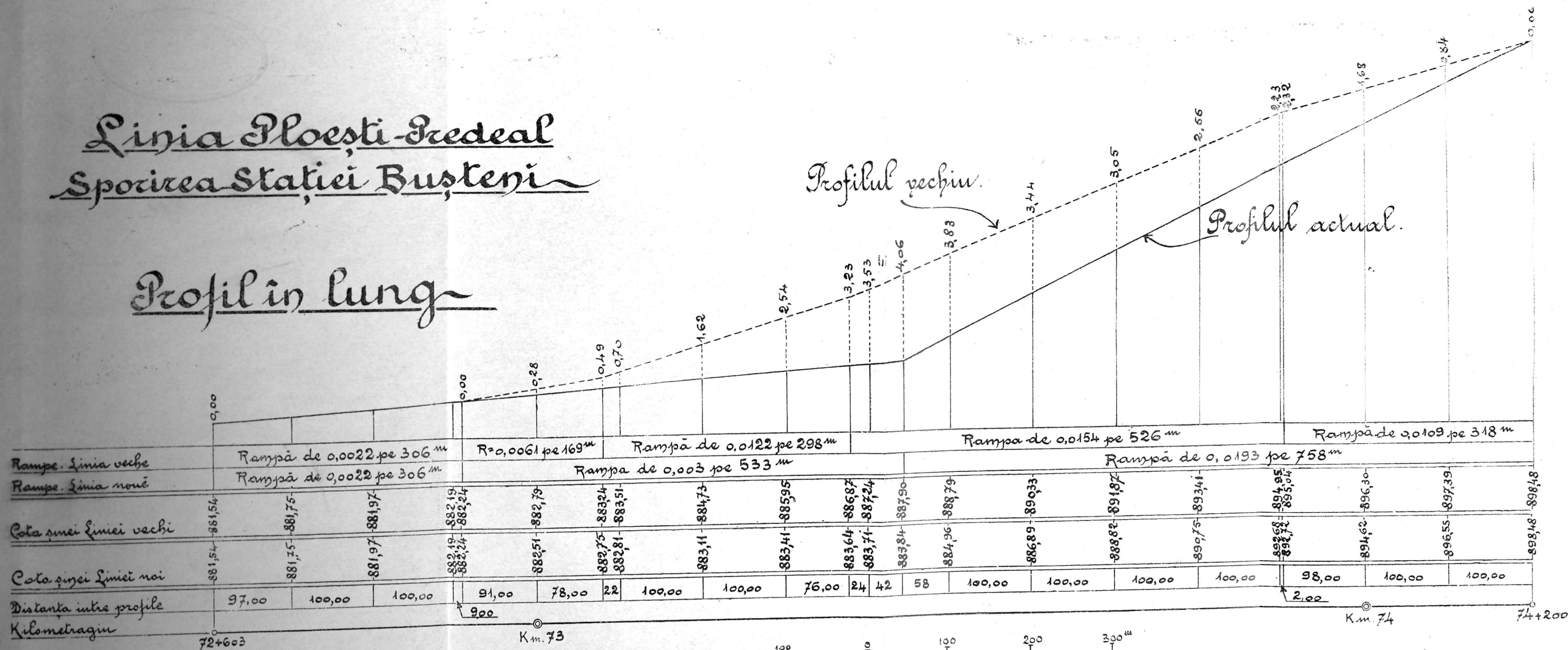


Stația nouă

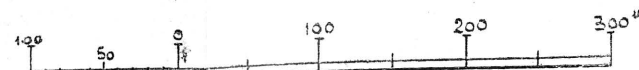


Linia Ploesti-Predeal Sporirea Stației Buzeni

Profil in lung



Scara lungimilor



Scara înălțimilor

